NO. 1

【市道安倍三	数 :柳線 (2エ区) 】	量	集	計		表		NO. 1
工事区分	工種	種別	細 別	規格	単 位	数 (設計)	量 (計上)	摘要
本工事	** 吹 1. 〒							
	道路土工	掘削工	表土剥ぎ取り	表土	2	449. 7	450	
		7/出 日リ 上	掘り	砂質土	m3 m3	192. 8	190	
		路床盛土工		流用土	m3	488. 3	490	4.0≦W
		路体盛土工		II	m3	427. 9	430	4.0≦W
		路肩盛土工		"	m3	33. 4	30	W<2. 5
		畦 畔 盛 土 工		II.	m3	59. 8	60	11 (21 0
		盛土工		II.	m3	15. 0	20	
		搬入土工		砂質土	m3	836. 3	840	
		法 面 整 形 工		土砂部	m2	89. 7	90	
		残 土 処 理 エ		表土	m3	449.7	450	
	法 面 工							
		植生工	人 工 張 芝	盛土部	m2	89. 7	90	
	derbro mide							
	擁 壁 工	作業土工	床掘	砂質土	m3	106. 2	110	
			埋戻	流用土	m3	48.8	50	砂質土1.0m未満
		擁 壁 工						
			4号重力式擁壁	平均H=1010	m	4. 9	5	SGW42
			6号重力式擁壁	平均H=1250	m	63. 2	63	SGW42
			7号重力式擁壁	平均H=1270	m	9. 6	10	SGW42
			8号重力式擁壁	平均H=1650	m	32. 1	32	SGW69
			20 号重力式擁壁	平均H=1080	箇所	1	1	進入路部 SGW42
		付 属 物 工						
			張コンクリート1型		m	4. 5	5	
	排水構造物工							
		作業土工	床掘	砂質土	m3	207. 8	210	
			埋戻	流用土	m3	135. 6	140	砂質土1.0m未満
		側 溝 工	角フリューム	300	m	73. 3	73	
			へ*ンチフリューム用蓋 1 号 側 溝	300用、2種、L500 縦断用(フラット、標準) 固定式側溝 B300-H300, H500	枚 m	23 76. 2	23 76	緑石一体蓋 防草タイプ
			2 号 側 溝	超定式側溝 B300-B300, B300 縦断用(フラット、切下) 固定式側溝 B300-H300	m	8.3	8	例 早717 リ リ
			3 号 側 溝	縦断用 (フラット, 標準) 固定式側溝 B300-H400, H600	m	45. 3	45	" "
			4 号 側 溝	縦断用(フラット,切下) 固定式側溝 B300-H400	m	16. 3	16	" "
			9 号 側 溝	PU4-B300-H300, H500	m	71. 6	72	
			道 路 側 溝	PU5-B300-H300	m	9. 0	9	
			4号自由勾配側溝	縦断用 B300-H400~H900	式	1	1	48.7m
			2型固定式侧溝	緑石一体蓋, フラット, 防草タイプ 縦断 B300-H600~H800	式	1	1	35. 4m
			3型固定式侧溝	横断用嵩上グレーチング蓋 横断 B300-H500~H600	式	1	1	県道両三柳中央線 44.8m
			4型固定式側溝	緑石一体蓋, フラット, 防草タイプ 縦断 B300-H700~H900	式	1	1	22.7m
			5型固定式側溝	緑石一体蓋, フラット, 防草タイプ 縦断 B300-H600~H700	式	1	1	5.8m
			6型固定式侧溝	横断用嵩上グレーチング蓋 横断 B300-H500~H700	式	1	1	県道両三柳中央線 39.0m
			7型固定式侧溝	緑石一体蓋, フラット, 防草タイプ 縦断 B300-H700~H800	式	1	1	6.8m
			8型固定式側溝	緑石一体蓋, フラット, 防草タイプ 縦断 B300-H400~H500	式	1	1	21.3m
		暗 渠 工	重 圧 管	φ 200	m	31. 8	32	
			II	φ 300	m	9.6	10	

NO. 2

【市道安倍3	数 数 E柳線(2エ区)】	量	集	計		表		NO. 2
工事区分	工種	種別	細別	規 格	単 位	(設計)	量 (計上)	摘要
			取水調節器8型	φ300 8型 □200 専用延長レバー	基	0.9	0.9	
		集水桝工	双 小 调 即 奋 0 生	寺用処区レバ	245	1	1	
		来 ル ギ	4 号 集 水 桝	B600-L600-H500	箇所	4	4	
			5 号 集 水 桝	B600-L600-H600	箇所	1	1	
			6 号 集 水 桝	B600-L600-H600	箇所	1	1	
			7 号 集 水 桝	B600-L600-H600	箇所	1	1	
			12 号 集 水 桝	B600-L600-H800	箇所	3	3	
			24 号 集 水 桝	B1350-L600-H800	箇所	1	1	
			25 号 集 水 桝	B1350-L600-H900	箇所	2	2	
			26 号 集 水 桝	B600-L600-H1000	箇所	1	1	
	構造物撤去工							
		舗装版撤去工	舗装版切断	t<20cm	m	154. 5	150	
			舗装剝ぎ取り 裁運搬	t<15cm AS	m2	407. 8	410	
			設 運 搬 裁 処 分	AS II	m3	16. 9 39. 7	17 40	
			- K	"	·	03.1	40	
		コンクリート撤去工	コンクリート 取 壊	有筋	m3	21. 9	22	
			殻 運 搬	II .	m3	21. 9	22	
			殼 処 分	JJ	t	54. 8	55	
	舗装工	市道安倍三柳線(本線部)	車道舗装					
			下層路盤	再生クラッシャーランRC-40 t=15cm	m2	606. 7	607	
			上層路盤 歩道舗装	粒度調整砕石M-30 t=10cm	m2	606. 7	607	
			フィルター層	₹炒 t=10cm	m2	345. 2	345	
			路盤	クラッシャーランC-30 t=10cm	m2	345. 2	345	
			歩道舗装 車両乗入部(I)					
			フィルター層	₩ t=10cm	m2	24. 6	25	
-			路盤	クラッシャーランC-30 t=10cm	m2	24. 6	25	
			進入路部					
			路盤	再生砕石RC-30 t=10cm	m2	13. 5	14	
			表層	密粒度再生アスファルト t=3cm	m2	13. 5	14	1.4m以上3.0m以下
		街路両三柳中央線 (交差点部)	車道舗装					
		(人左示叩)	平坦	再生クラッシャーランRC-40 t=15cm	m2	762. 0	762	
			上層路盤	粒度調整砕石M-30 t=10cm	m2	762. 0	762	
			基層	再生粗粒度7スコン改質 I 型 t=5cm		762. 0	762	3.0m超
			表層	再生密粒度アスコン改質Ⅱ型 t=5cm		762. 0	762	3.0m超
			歩道舗装					
			フィルター層	税 t=10cm	m2	669. 7	670	
			路盤	クラッシャーランC-30 t=10cm	m2	669. 7	670	
			表層	透水性舗装用加熱アスファルト t=3cm	m2	669. 7	670	2.4m以上
			歩道舗装 車両乗入部(I)					
			フィルター層	砂 t=10cm	m2	11. 3	11	
			路盤	クラッシャーランC-30 t=10cm	m2	11. 3	11	
			表層	透水性舗装用加熱アスファルト t=3cm	m2	11.3	11	2.4m以上

NO. 5

【市道安倍:	数 ^{三柳線(2} エ区)】	量	集	計		表		
工事区分		種別	細別	規格	単 位	数 (設計)	量 (計上)	摘 要
			進入路部					
			路盤	再生砕石RC-30 t=10cm	m2	12. 9	13	
			表層	密粒度再生アスファルト t=3cm	m2	12. 9	13	1.4m以上3.0m以了
	<i>(a) T T</i>							
	縁 石 工		1号歩車道境界プロック	フラット +悪 ※ (PSC1P)	_	18. 0	18	
			2号歩車道境界ブロック	標準(BSC1P) フラット 乗り入れ	m m	8.0	8	
			20岁中是奶竹/ 1//	78 7 7840		0.0	0	
	防護 柵 工							
		路側防護柵工						
				H=0.80m				
			カ゛ート゛ハ゜イフ゜	n-0.80m Gp-Bp-2E, 土中用	m	5.0	5	車道用

	道	路	土	工	集	計	•	表		
掘削工										
		+	り) 3.0 進入路左(C3-1)					=	449. 7	m3
	掘削(地山 : 192.8 _{本線(C2)})						=	192.8	m3
路床盛土工										
路床/s V =			37.0 側道左(B1-2)					=	488.3	m3
路体盛土工										
路体5 V =	160.6		195.3 歩道右(B2-2)					=	427. 9	m3
路肩盛土工										
路肩5 V =	32.0		1.4 側道右(B3-2)					=	33. 4	m3
畦畔盛土工										
	蒸土 ○ 33.2 耕作地左(B4-1							=	59.8	m3
盛土工										
盛土 V=	· 5.4 進入路左(B5-1	+	9.6 進入路右(B5-2)					=	15. 0	m3
法面整形工										
	法面整形 ○ 81.0 ☆ a T ± (L1)	+	8.7 法面工右(L2)					=	89. 7	m2
作業残土処	理工									
作業残士	処理(表土									
V =	残土・捌	设入土計	算書より					=	449. 7	m3
搬入土工										
搬入土	mark to the	n - r	(krk+ = + · · · · · ·							_
V =	残土・捌	改入土計	算書より					=	836. 3	m3

残土·搬入土計算書

	単位	機械掘削 (表土剥ぎ取り)	機械掘削 (地山)	路床盛土	路体盛土	路肩盛土	畦畔盛土	盛土						
道路土工	m ³	449.7	192.8	488.3	427.9	33.4	59.8	15.0						
計		449.7	192.8	488.3	427.9	33.4	59.8	15.0						
	単位	床堀	埋戻											
擁壁工	m ³	106.2	48.8											
小型水路工	m ³	207.8	135.6											
カルハ・ートエ	m ³													
<u>-</u>		314.0	184.4											
作業残土処理 (表土)	m ³							449.7						
差し引き (土砂)	m ³	192.8+314.0-(48	192.8+314.0-(488.3+427.9+33.4+59.8+15.0+184.4) × 1/0.9=											
搬入土工	m ³		192.8+314.0-(488.3+427.9+33.4+59.8+15.0+184.4) × 1/0.9=											

NO. 1-1

														NO.	1-1
		道		路		土			į	+	算	Ī	書		
OFFI LE	兴 正 學		機械掘肖	」(表土剥	ぎ取り)	C1	本線		機械	掘削(地	山)	C2	本線	曲線半径	(対象外距離)
測 点 NO.31	早 疋 雕	重心	平 均	修正距離	断 面	平 均	数 量	重心	平 均	修正距離	断 面	平 均	数 量	田楸干住	対象距離
+10.00	0.00				6. 2						1.0				
NO. 32	10.00				6.0	6. 10	61.0				2. 2	1.60	16. 0		
KE. 3-2	8. 84				6. 1	6. 05	53. 5				1. 2	1.70	15. 0		
NO. 33	11. 16				5. 6	5. 85	65. 3					0.60	6. 7		
NO. 34	20. 00				5. 6	5. 60	112. 0								
												0.75	FF 0		
NO. 35	20.00				2. 6	4. 10	82.0				5. 5	2.75	55. 0		
+10.00	10.00					1. 30	13. 0				2.3	3.90	39.0		
NO. 36	10.00										2. 2	2. 25	22. 5		
+5.76	5. 76											1.10	6.3		
NO. 37	14. 24										2.5	1.25	17.8		
+10.00	10.00				1. 7	0.85	8. 5				0.1	1.30	13.0		
NO. 38	10.00				8. 5	5. 10	51.0				0.2	0.15	1.5		
Δ =1	130. 00						440.0						192. 8		
合 計	130.00	L	l				446.3						192.8	l	i e

No. 2-1

														NO.	<u> </u>
		道		路		土		Ċ.	i	计	舅	Ī	書		
and .						B1-1	本線	_						.II. &de . 1 · 4-	(対象外距離)
	単距離	重心	平均	路床盛土 修正距離	断 面	平均	数 量	重心	平 均	修正距離	断 面	平均	数 量	曲線半径	(対象外距離) 対象距離
NO. 31 +10. 00	0.00				2. 2										
NO. 32	10.00				5. 9	4. 05	40. 5								
KE. 3-2	8. 84				5. 8	5. 85	51. 7								
NO. 33	11. 16				2. 6	4. 20	46. 9								
NO. 34	20.00				4. 3	3. 45	69. 0								
NO. 35	20.00				7.8	6.05	121.0								
+10.00	10.00					3. 90	39.0								
NO. 36	10.00														
+5. 76	5. 76														
NO. 37	14. 24				0. 1	0. 05	0.7								
+10.00	10.00				2. 0	1. 05	10.5								
NO. 38	10.00				7.8	4. 90	49.0								
		<u>L</u>													
合 計	130.00						428.3								

NO. 3-1

1															
		道		路		土		Ľ.	Ē	计	舅	Ī	書		
測 点単										路床盛土		B1-3	側道右	曲線平汉	(対象外距離)
例 点手	- IC PIL	重心	平均	修正距離	断 面	平均	数 量	重心	平均	修正距離	断 面	平均	数量	四州十生	対象距離
NO. 41	0.00				3. 7						2.3				
NO. 42	20.00					1.85	37. 0					1. 15	23. 0		
	10.00														
110.00	10.00														
	_														
合 計	30.00						37.0						23. 0		

		道		路		土		Ĺ.	:	 計	 第	Ī	書	NO.	4-1
測点	単距離	重 心	平均	路体盛土 修正距離	断 面	B2-1 平 均	歩道左 数 量	重 小	平 埃	路体盛土	斯 面	B2-2 平 均	歩道右 数 量	曲線半径	(対象外距離) 対象距離
NO. 31 +10. 00	0.00	里 化	T 20	19 11 15円底	0.6	T %	<u></u>	里 化	T ~		1.8	T 8	双 里		八家吒阳
No. 32	10.00				1.4	1.00	10.0				2. 4	2. 10	21.0		
KE. 3-2	8. 84				1. 5	1. 45	12. 8				2. 5	2. 45	21. 7		
NO. 33	11.16				1.1	1.30	14. 5				1.8	2. 15	24. 0		
NO. 34	20.00				1.8	1.45	29. 0				1.7	1. 75	35. 0		
No. 35	20.00				1.8	1.80	36. 0				2. 4	2.05	41.0		
+10.00	10.00				0.6	1.20	12.0					1. 20	12.0		
NO. 36	10.00				0.8	0.70	7. 0								
+5. 76	5. 76					0.40	2.3								
NO. 37	14. 24										0.5	0. 25	3.6		
+10.00	10.00				2.4	1.20	12.0				2.3	1.40	14. 0		
NO. 38	10.00				2. 6	2.50	25. 0				2. 3	2. 30	23. 0		
合 計	130.00	<u> </u>	I				160.6		<u> </u>	1	<u> </u>		195. 3	<u> </u>	

No. 5-1

															5-1
		道		路		+		_	i	十	貸	Ī	書		
	1			80 休成十		R2-3	側道左			路休成十		R9-4	側道右		(対象外距離)
測点	単距離	重心	平 均	修正距離	断 面	平 均	数量	重心	平 均	修正距離	断 面	平均	側道右 数 量	曲線半径	対象距離
NO. 41	0.00				0.6										
NO. 42	20.00				4. 4	2.50	50.0								
+10.00	10.00					2. 20	22.0								
10,00	20,00						3310								
-															
合 計	30.00						72.0								
1 H	. 50.00					i l		i							

NO. 6-1

															6-1
		道		路		土		Ī.	Ē	计	第	Ī	書		
						B3-1	側道左	_				B3-2			(対象外距離)
	単距離	重心	平均	路肩盛土 修正距離	断 面	平 均	数 量	重心	平 均	路肩盛土 修正距離	断 面	平 均	側道右 数 量	曲線半径	(対象外距離) 対 象 距 離
NO. 31 +10. 00	0.00				0.3						0.1				
NO. 32	10.00				0. 4	0. 35	3. 5				0. 1	0.10	1. 0		
KE. 3-2	8. 84				0.4	0.40	3. 5					0.05	0.4		
NO. 33	11. 16				0. 4	0. 40	4. 5								
NO. 34	20.00				0. 4	0. 40	8. 0								
	20.00				0. 4										
NO. 35					0. 5	0. 45	9.0								
+10.00	10.00					0. 25	2.5								
NO. 41	0.00				0. 1										
NO. 41	20.00				U. I	0. 05	1.0								
						0.00	1. 0								
+10.00	10.00														
合 計	110.00						32.0						1.4		

No. 7-1

														NU.	7-1
		道		路		土	7	Ľ.	į	计	第	Ī	書		
Start L.	777 HF 7			畦畔盛土						畦畔盛土				TT 64711 /	(対象外距離)
測点	単距離	重心	平均	修正距離	断 面	平 均	耕作地左 数 量	重心	平 均	修正距離	断 面	平 均	耕作地右数 量	曲線半径	(対象外距離) 対象距離
NO. 31	20.00										0.8	0.40	8.0		
+10.00	10.00										0.8	0.80	8. 0		
NO. 32	10.00										0.7	0.75	7. 5		
KE. 3-2	8.84											0.35	3. 1		
AL. U Z	0.04											0.00	0.1		
NO. 41	0.00				0.8										
NO. 42	20.00				0.7	0.75	15. 0								
+10.00	10.00				0.9	0.80	8.0								
NO. 43	10.00				0. 2	0. 55	5. 5								
NO. 44	20.00				0. 1	0. 15	3. 0								
+13.00	13.00				0. 1	0. 10	1. 3								
NO. 45	7. 00					0.05	0.4								
合 計	128. 84						33. 2						26.6		

NO. 8-1

														NO.	8-1
		道		路		土		Ľ.	Ī	 	舅	Ī	書		
油 占	当 記 点												進入路右数 量		(対象外距離)
NO. 31	平応	重 心	平均	修正距離	断 面	平均	数 量	重心	平均	修正距離	断 面	平均	数量	四州十生	対象距離
+18.0	3. 00				0. 2	0. 20	0.6								
NO. 32											0.1	0.10	0.4		
+2.0	4. 00	1									0.1	0.10	0.4		
NO. 33	(3.00+3.0))													
+1. 0	6. 00				0.4	0.40	2.4								
		+													
	<u> </u>	1													
		1													
L	L	\perp													
	<u> </u>	+													
	<u> </u>	1													
		1													
		1													
		1													
		1													
		1													
	<u> </u>	1													
	 	+													
		1													
		1													
合 計	13.00	· I	1	I	I		3.0		I	I	I	I	0.4	I	

NO. 10-1

														NO.	10-1
		道		路		+		_	Ē	+	貿	Ī	書		
	1														
測 点	単距離	重 小	立 杓	盛士 修工児解	NEE 755	B5-1	進入路左 数 量	重 小	立 杓	盛土 修工55離	NE E	B5−2	進入路右	曲線半径	(対象外距離)
NO. 31		里 心	十 均	沙山吧雕	1291 IEI			里 心	十 均		1271 IEI	+ 10	奴 里		刈 家 咤 離
+18.0	3.00				0.4	0.40	1.2								
NO. 32															
+2.0	4.00										0.3	0.30	1. 2		
NO. 33	(3.00+3.00)														
+1.0	6.00				0.7	0.70	4. 2								
NO. 37															
+15.7	3.00										2.8	2.80	8. 4		
	<u> </u>														
	ļ														
	 														
-	1														
				<u></u>	<u> </u>		<u> </u>		<u> </u>		<u> </u>				
	-														
-	1														
-															
	ļ														
	<u> </u>														
	ļ														
	 														
	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u></u>	<u> </u>		<u> </u>		<u> </u>		<u></u>		
-	<u> </u>														
	1														
	ļ														
	<u> </u>														
合 計	16.00						5. 4						9. 6		

道 生 工 人 工 張
芝

NO. 1-1

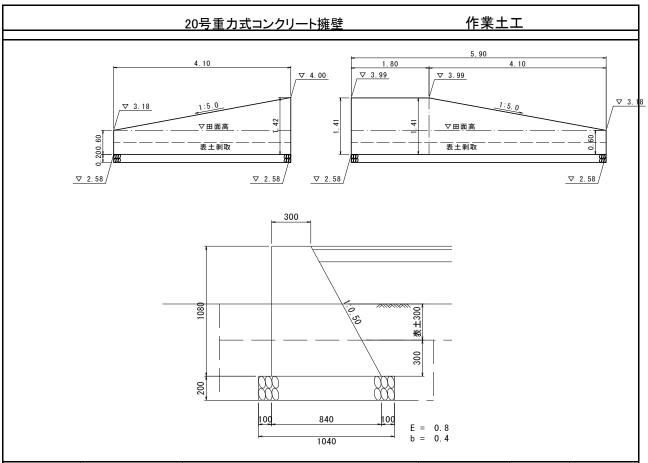
														NO.	1-1
		法		面		٦	Ĺ.		計		算		書		
	l					L1				植生工		L2			(対象外距離)
測 点	単距離	重心	平均	植生工 修正距離	延 長	平均	数量	重心	平 均	植生工 修正距離	延長	平均	数量	曲線半径	(対象外距離) 対 象 距 離
NO. 31 +10. 00	0.00				0. 3						0.6				
NO. 32	10. 00				0. 7	0. 50	5. 0				0.6	0.60	6.0		
KE. 3-2	8. 84				0.8	0. 75	6. 6					0.30	2. 7		
NO. 33	11. 16				0. 7	0. 75	8. 4								
NO. 34	20.00				0.9	0.80	16. 0								
NO. 35	20.00				0.6	0. 75	15. 0								
+10.00	10.00					0.30	3. 0								
NO. 41	0.00				0.9										
NO. 42	20.00				1. 2	1. 05	21. 0								
+10.00	10.00					0.60	6. 0								
合 計	110.00						81.0						8.7		

	擁	壁	-	工	集	言口口	+	表		
作業土	エ									
床堀		V =	35. 0	+	63. 2	進入路部排	確壁工 作業土□ 8.0	. 合計 —	106. 2	m3
埋戻		V =	14.0	+	30.8	進入路部排 十	権壁工 作業土工 4.0	二 合計	48.8	m3
推 壁 工										
4号重力記	弌擁壁(SGW4	2)					L	=	4.9	m
6号重力記	弌擁壁(SGW4	2)					L	=	63. 2	m
7号重力記	弌擁壁(SGW4	2)					L	=	9.6	m
8号重力記	弌擁壁(SGW6	9)					L	=	32. 1	m
20号重力	式擁壁(SGW	42) j	進入路部				N	=	1	箇所
付 属 物	エ									
張コンク	リート1型						L	=	4. 5	m

														NO.	1-1
		擁	Ę	達	工		土	I	<u>.</u>	計		算	書		
SHI F	出品等												左 数 量		(対象外距離)
測 点	単 距 離	重心	平均	修正距離	断 面	平 均	数 量	重心	平 均	修正距離	断 面	平均	数 量	田稼丰住	対象距離
NO. 41	0.00				1.0						0.4				
NO. 42	20.00				1. 0	1. 00	20.0				0.4	0.40	8. 0		
+10.00	10.00				1. 0	1. 00	10.0				0.4	0.40	4. 0		
					1.0						0.4				
NO. 43	10.00					0. 50	5. 0					0.20	2.0		
															_
合 計	40.00						35.0						14.0		

No. 2-1

														NO.	2-1
		擁	月	達	工		土	コ	<u>.</u>	計		算	書		
油 占	単距離			床掘		E1-2	右			埋戻		b1-2			(対象外距離) 対象距離
	早 疋 雕	重心	平均	修正距離	断 面	平 均	数 量	重心	平均	修正距離	断 面	平 均	数 量	田楸干住	対象距離
NO. 31 +10. 00	0.00				0. 9						0.6				
NO. 32	10.00				0. 9	0. 90	9. 0				0.4	0.50	5. 0		
KE. 3-2	8. 84				0. 9	0. 90	8. 0				0.4	0.40	3. 5		
NO. 33	11. 16				0.8	0. 85	9. 5				0.4	0.40	4. 5		
NO. 34	20.00				0.8	0.80	16. 0				0. 4	0.40	8. 0		
					0.8						0.4				
NO. 35	20.00					0.40	8.0					0.20	4.0		
NO. 37															
+4.5	0.00				0.9						0.4				
+10.00	10.00				0.9	0.90	9.0				0.4	0.40	4.0		
+14. 1	4. 10				0. 9	0. 90	3. 7				0.5	0.45	1.8		
L															
L															
合 計	84. 10	I	Ī	Ī			63. 2		I	Ī	I		30.8	Ī	



名	称	規格	算	式	1.0ヵ所当り数量	延 長	数	量
床	掘		0.8 × (4.10+5.90)		8.0 m3			
埋	戻		0.4 × (4.10+5.90)		4.0 m3			

4号重力式擁壁		延		長	調	書			
左 側					右	俱	IJ		
位 置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.35+2.8 ~ NO.35+7.3	4.9								
				 					
				 					
				-					
				-					
				-					
				-					
									
				-					
				<u> </u>					
				<u> </u>					
小 計	4.9				小	計	0.0)	
合 計	m 4.9								

6号重力式擁壁		延		長	調	書			
左側					;	右	ij		
位 置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
				NO 31+	100	~ NO.34+13.2	63.2		
				140.01	10.0	140.01-10.2	00.2		
							1		
							+		
							1		
							1		
							1		
							1		
							1		
							1		
							<u> </u>		
							1		
							†		
							1		
							1		
							<u> </u>		
							1		
小 計	0.0				小	計	63.2		
合 計	m 63.2				_				_

7号重力式擁壁		延	•	Ę	調	書			
左 側						右	Į)		
位 置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
				NO 37+4	15	~ NO.37+14.1	9.6		
				110.07	1.0	110.07 - 11.1	0.0		
小 計	0.0				/]\	計	9.6		
合 計	m 9.6								

8号重力式擁壁		延		長	調	書			
左 側	J				右		IJ		
位 置	延 長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.41 ~ NO.42+12.1	32.1								
							1		
							1		
							1		
.iv. ≞L	00.4				ار ا	<u></u> L	2.0		
小 計	32.1				小	āl	0.0		
A =1	m 32.1								
合 計	32.1								

20号重力式擁壁 (進入路部)		延		長	調	書		
左	J					□ 側	J	
位 置	箇所	摘	要		位	置	箇所	摘要
				NO.37+	15.7		1.0	L=10.0m
				 				
				-				
				<u> </u>				
				-				
				<u> </u>				
				<u> </u>				
				<u> </u>				
,is =L	2.0			1	.1.	<u>=</u> ⊥	1.0	
小計	0.0			1	小	ĒΤ	1.0	
	箇所 1.0			lacksquare				
合 計	1.0							

張コンクリート1型		延		長	調	書			
左	N				右	. 俱	IJ		
位 置	延 長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.35+2.8 ~ NO.35+7.3	4.5	(4 号 重力	式擁壁)						
							<u> </u>		
							-	+	
								+	
							-		
小 計	4.5				小	計	(0.0	
合 計	m 4.5								

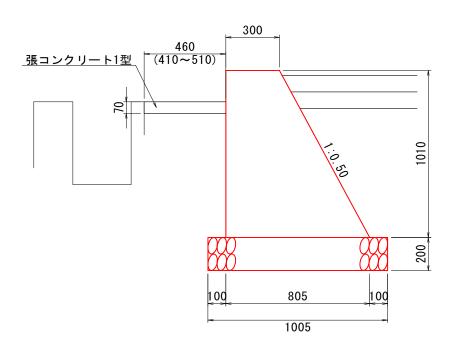
		重力	力式コン	クリート	·擁壁平均	匀高計算	書	4 _号	子重力式:	コンクリ	一ト擁昼
種別	断面間	3	平均高算出	1							摘要
測点	距離	高さ	平均高	面積	断面積	平均積	立積	断面積	平均積	立 積	110 女
NO. 35+2. 8	0.00	0.84									
- 11 -	0. 40	1.04	0. 940	0. 376							
NO. 35+7. 3	4. 50	1.00	1. 020	4. 590							
								-			
合 計	m 4. 90			m² 4. 966							
		平均高		m 1. 01							

		重	力式コン	クリート	擁壁平均	匀高計算	書		6号	重力式ニ	コンク	, ij .	一 ト 核	雍壁
種別	断面間	<u> </u>	平均高算出	Į Į						<u> </u>			摘	
測点	距離	高さ	平均高	面積	断面積	平均積	立	積	断面積	平均積	立	積	1111	<u>У</u>
NO. 29+12. 9	0. 00	1. 24												
NO. 30	7. 30	1. 31	1. 275	9. 308										
NO. 31	20. 50	1. 22	1. 265	25. 933										
NO. 31+10. 0	10. 20	1. 23	1. 225	12. 495										
NO. 32	10. 30	1. 45	1. 340	13.802										
KE. 3-2	9. 10	1.48	1. 465	13. 332										
NO. 33	11. 40	1. 17	1. 325	15. 105										
NO. 34	20. 40	1. 14	1. 155	23. 562										
NO. 34+13. 0	13. 00	1.04	1. 090	14. 170										
- <i>11</i> -	0.00	0. 25												
NO. 34+13. 2	0. 20	0. 25	0. 250	0.050										
	m			m²										
合計	102. 40			127. 757 m										
		平均高		1. 25										

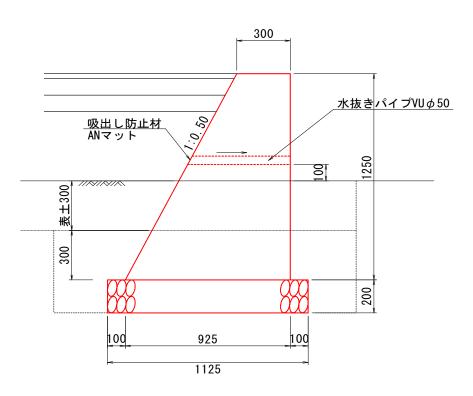
		重	力式コン	クリート	·擁壁平均	均高計算	書	7号	·重力式:	コンクリ	ート擁	壁
種別	断面間	3	平均高算出	1							摘要	
測点	距離	高さ	平均高	面積	断面積	平均積	立積	断面積	平均積	立積	1向 芝	\
NO. 37+4. 5	0.00	1. 38										
NO. 37+10. 0	5. 50	1. 42	1. 400	7. 700								
NO. 37+14. 1	4. 10	1. 42	1. 420	5. 822								
-												
合 計	m 9. 60			m² 13. 522								
		平均高		m 1. 41								

重力式コンクリート擁壁平均高計算書 8号重力式コンクリー									ート	雍壁				
種別	断面間	3	平均高算出	1									摘要	
測点	距離	高さ	平均高	面積	断面積	平均積	並	積	断面積	平均積	立積	7(0)	女	
NO. 41	0.00	1. 75												
NO. 41+12. 1	12. 30	1. 68	1. 715	21. 095										
NO. 41+17. 9		1.64										ļ		
NO. 42	2. 10	1. 63	1. 635	3. 434								<u> </u>		
No. 42+10. 0	10. 20	1. 54	1. 585	16. 167								ļ		
No. 42+12. 1	2. 20	1. 52	1. 530	3. 366										
												_		
												<u> </u>		
												<u> </u>		
合 計	m 26. 80			m² 44. 062										
		平均高		m 1. 64				_]					_	

		重	力式コン	クリート	擁壁平5	均高計算	書			20号重力	式コンク (-	リート 進入路	擁壁 :部)
種別	断面間		平均高算出	1								摘	
測点	距離	高さ	平均高	面積	断面積	平均積	立	積	断面積	平均積	立積	刊印	女
NO. 37+15. 7	0.00	0. 60											
II	4. 10	1. 42	1. 010	4. 141									
NO. 37+15. 7	0.00	1. 41											
JJ	1. 80	1. 41	1. 410	2. 538									
"	4. 10	0. 60	1. 005	4. 121									
												 	
								\exists				\parallel	
A =1	m			m²								\parallel	
合 計	10.00	平均高		10. 800 m 1. 080				\dashv				\parallel	

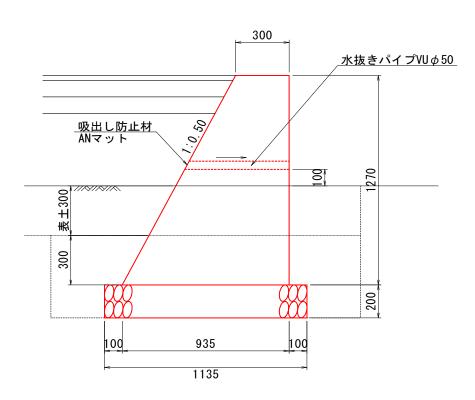


名 称	規 格	算 式	10m当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	(0.30+0.805) × 1/2 × 1.01 × 10.0	5.580 ^{m3}	
型枠		1.01 × (1.0000+1.1180) × 10.0	21.39 ^{m2}	
基礎砕石	RC-40,t=20cm	1.005 × 10.0	10.05 ^{m2}	



注)水抜きパイプは、側道舗装面より上に設置すること。

名 称	規 格	算 式	10m当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm ²	$(0.30+0.925) \times 1/2 \times 1.25 \times 10.0$	7.656 ^{m3}	
型枠		1.25 × (1.0000+1.1180) × 10.0	26.48 ^{m2}	
基礎砕石	RC-40,t=20cm	1.125 × 10.0	11.25 ^{m2}	
目地材	瀝青繊維質目地板 t=10mm	(0.30+0.925) × 1/2 × 1.25	0.8 ^{m2}	
		((1.25-0.30-0.30-0.10) × 1.1180 × 10.0)/2.5	2.5 本	
水抜きパイプ	.5m2/本	0.6 × 2.5	1.5 ^m	
吸出し防止材	ANマット 15cm×15cm		2.5 枚	

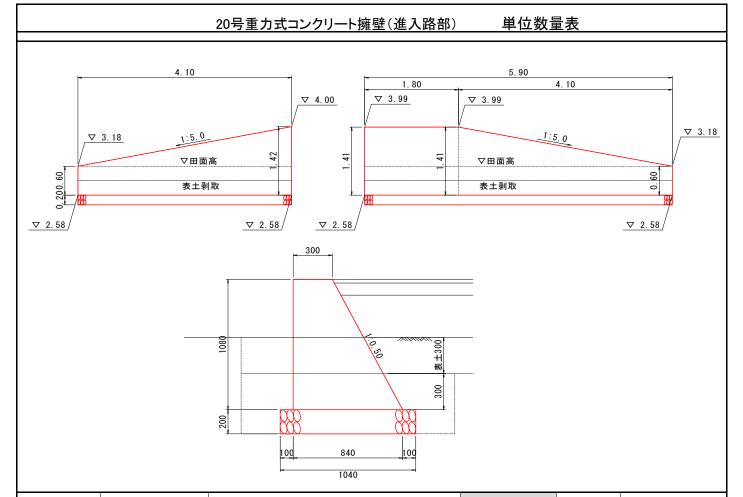


注)水抜きパイプは、側道舗装面より上に設置すること。

名 称	規 格	算 式	10m当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	$(0.30+0.935) \times 1/2 \times 1.27 \times 10.0$	7.842 m3	
型枠		1.27 × (1.0000+1.1180) × 10.0	26.90 ^{m2}	
基礎砕石	RC-40,t=20cm	1.135 × 10.0	11.35 ^{m2}	
目地材	瀝青繊維質目地板 t=10mm	(0.30+0.935) × 1/2 × 1.27	0.8 ^{m2}	
l, 1++°/=°		((1.27-0.30-0.30-0.10) × 1.1180 × 10.0)/2.5	2.5 本	
水抜きパイプ	.5m2/本	0.6 × 2.5	1.5 ^m	
吸出し防止材	ANマット 15cm×15cm		2.5 枚	

単位数量表 8号重力式コンクリート擁壁 300 <u>水抜きパイプVUφ50</u> <u>吸出し防止材</u> ANマット 1650 27 ///\/// 表土300 300 200 100 1125 100 1325 注)水抜きパイプは、側道舗装面より上に設置すること。

名 称	規 格	算	式	10m当り数量	:	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	(0.30+1.125) × 1/2 × 1.65 ×	10.0	11.756	m3	
型枠		1.65 × (1.0000+1.1413) × 10	0.0	35.33	m2	
基礎砕石	RC-40,t=20cm	1.325 × 10.0		13.25	m2	
目地材	瀝青繊維質目地板 t=10mm	(0.30+1.125) × 1/2 × 1.65		1.2	m2	
-レ+=キ.,°/¬°	VU φ 50	((1.65-0.30-0.30-0.10) × 1.	1413 × 10.0)/2.5	4.3	本	
水抜きパイプ	2.5m2/本	0.8 × 4.3		3.4	m	
吸出し防止材	ANマット 15cm×15cm			4.3	枚	



名 称	規 格	算 式	1.0ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	$(0.30+0.840) \times 1/2 \times 1.080 \times (4.10+5.90)$	6.156 ^{m3}	
型枠		1.080 × (1.00+1.118) × (4.10+5.90)	22.87 ^{m2}	
基礎砕石	RC-40,t=20cm	1.040 × (4.10+5.90)	10.40 ^{m2}	

排水構造物工集計表

33. 2 24. 5	+			=	207.8	m3
21. 3 15. 9	+			=	135.6	m3
			L	=	73. 3	m
			N	=	23. 0	枚
			L	=	76. 2	m
			L	=	8.3	m
			L	=	45. 3	m
			L	=	16. 3	m
			L	=	71.6	m
			L	=	9.0	m
N =	1	式		(L=	48.7	m)
N =	1	式		(L=	35. 4	m)
N =	1	式		(L=	44.8	m)
N =	1	式		(L=	22. 7	m)
N =	1	式		(L=	5.8	m)
N =	1	式		(L=	39. 0	m)
N =	1	式		(L=	6.8	m)
N =	1	式		(L=	21. 3	m)
			L	=	31.8	m
			L	=	9.6	m
			L	=	0.9	m
			N	=	1	基
			N	=	1.0	箇所
			N	=	1.0	箇所
			N	=	1.0	箇所
	24. 5 21. 3 15. 9 N = N = N = N = N = N = N = N =	24. 5 21. 3 15. 9 N = 1 N = 1 N = 1 N = 1 N = 1 N = 1 N = 1 N = 1 N = 1	24.5 21.3 15.9 1 式 N = 1 式	24.5 21.3 + 15.9 L N L N L L L L L L N=1 式	24.5 = 21.3 + 15.9 + L = N = L = L = L = L = L = L = N =	24.5

	排	水	構	造	物	工	集	計	表		
4-4号集7	k桝(B60	0-L600-	-H500)					N	=	1.0	箇所
5-1号集7	k桝(B60	0-L600-	-H600)					N	=	1.0	箇所
6-1号集7	k桝(B60	0-L600-	-H600)					N	=	1.0	箇所
7-4号集7	k桝(B60	0-L600-	-H600)					N	=	1.0	箇所
12-1号集	水桝(B6	00-L600)-H800)					N	=	1.0	箇所
12-2号集	水桝(B6	00-L600)-H800)					N	=	1.0	箇所
12-4号集	水桝(B6	00-L600)-H800)					N	=	1.0	箇所
24号集水	桝(B135	0-L600-	-H800)					N	=	1.0	箇所
25-1号集	水桝(B1	350-L60	00-H900))				N	=	1.0	箇所
25-2号集	水桝(B1	350-L60	00-H900))				N	=	1.0	箇所
26号集水	桝(B600	-L600-H	H1000)					N	=	1.0	箇所

		小	五	Ī	水	路		Ŀ.	工	章	+	算	書	NU.	2-1
測点	単距離	新 小	平均	床掘 修正距離	帐 声	E2-2 平 均	歩道左 数 量	重 心	平均	埋戻 修正距離	断 面	b2-2	歩道左 数 量	曲線半径	(対象外距離) 対象距離
NO. 31 +10. 00	0.00	里 心	平 均	修正此離	0.1	0.05	<u> </u>	里 化	平均	修止此雕	0.1	0.05	0.0		刈豕歫雕
No. 32	10.00				0.1	0. 05	0.5				V. 1	0.05	0.5		
KE. 3-2	8. 84														
NO. 33	11. 16														
NO. 34	20.00														
NO. 35	20.00														
+10.00	10.00														
NO. 36	10.00														
+5. 76	5. 76														
NO. 37	14. 24														
+10.00	10.00														
NO. 38	10.00														
NO. 41	0.00														
NO. 42	20.00														
+10.00	10.00				0.0	0 15	, -				0.5	0.05	0.5		
NO. 43	10. 00 20. 00				0.9	0. 45 0. 95	4. 5				0.5	0. 25	2.5		
NO. 44 +13. 00	13. 00				0. 9	0. 95	19. 0				0. 5	0. 45	5. 9		
NO. 45	7. 00				0.9	0. 95	3. 2				0.4	0. 43	1. 4		
NO. 45	7.00					0.45	3.2					0.20	1.4		
									-						
合 計	210.00	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		39. 6						20. 3	<u> </u>	

		小	西	ī	水	路		Ŀ	工	章	+	算	書	NU.	3-1
測点	単距離	. .	L	床掘	ur -	E2-3	本線左	* \	14	埋戻	No.	b2-3	本線左	曲線半径	(対象外距離)
No. 31		重 心	平均	修正距離				重心	平均	修正距離			数 量		対象距離
+10.00	0.00				0.4	0. 20	0.0				0. 2	0.10	0.0		
NO. 32	10.00				0. 1	0. 25	2.5				0.1	0.15	1.5		
KE. 3-2	8. 84				0.1	0. 10	0.9				0.1	0.10	0.9		
NO. 33	11. 16				0.3	0. 20	2. 2				0. 2	0.15	1.7		
NO. 34	20.00					0. 15	3.0					0.10	2.0		
NO. 35	20.00				0.1	0.05	1.0				0.1	0.05	1.0		
+10.00	10.00				0.8	0.45	4. 5				0.5	0.30	3.0		
NO. 36	10.00				0. 9	0.85	8. 5				0.5	0.50	5. 0		
+5. 76	5. 76					0.45	2. 6					0.25	1.4		
NO. 37	14. 24				1.6	0.80	11.4				1.0	0.50	7.1		
+10.00	10.00				0. 2	0. 90	9.0				0.1	0.55	5. 5		
NO. 38	10.00					0. 10	1.0					0.05	0.5		
NO. 41	10.00														
No. 42	20.00														
+10.00	10.00														
NO. 43	10.00														
NO. 44	20.00														
+13.00	13.00														
NO. 45	7. 00														
	0						•								
合 計	220.00		<u> </u>	<u> </u>			46. 6		<u> </u>	<u> </u>			29. 6	<u> </u>	

		小	五		水	路		<u>L</u>	エ		+	算	書	NO.	4-1
測点	単距離	重 心	平均	床掘 修正距離	断 面	E2-4 平 均	本線右 数 量	重 心	平 埃	埋戻 修正距離	帐 声	b2-4 平 均	本線右 数 量	曲線半径	(対象外距離) 対象距離
NO. 31 +10. 00	0.00	里心	十 均	形正距離	四 田	十二均		里 化	十二 尽	/ 10 正距離	[F] [E]	干 均			刈豕贮胜
NO. 32	10.00														
KE. 3-2	8. 84														
No. 33	11. 16														
NO. 34	20. 00														
NO. 35	20.00														
+10.00	10.00				1. 5	0.75	7. 5				0.9	0.45	4.5		
NO. 36	10.00				1. 7	1. 60	16. 0				1.1	1.00	10.0		
+5. 76	5. 76					0.85	4.9					0.55	3. 2		
NO. 37	14. 24				0.4	0. 20	2.8				0.3	0.15	2. 1		
+10.00	10.00					0. 20	2.0					0.15	1.5		
NO. 38	10.00														
合 計	130.00						33. 2						21.3		

		小	型	ī	水	路		Ŀ	工	章	+	算	書	NU.	5-1
測点	単距離	壬 、	T 44	床掘	Ner. =	E2-5	側道右	壬 〉	T 44	埋戻	bler: ==	b2-5	側道右	曲線半径	(対象外距離)
NO. 31	0.00	里 心	平 均	修正距離	断 面 0.1	平 均 0.05	数 量 0.0	里 心	平 均	修正距離	0.1	平 均 0.05	数 量 0.0		対象距離
+10.00	10.00				0. 1	0. 10	1.0				0. 1	0.10	1. 0		
NO. 32	10.00				0. 4	0. 25	2. 5				0.1	0.10	1.0		
KE. 3-2	8. 84					0. 20	1.8					0.05	0.4		
NO. 33	11. 16														
No. 34	20.00														
NO. 35	20.00														
+10.00	10.00														
NO. 36	10.00														
+5. 76	5. 76														
NO. 37	14. 24														
+10.00 No.38	10.00														
NU. 38	10.00														
合 計	140.00						5.3						2. 4		

排水工 構造物土工 計算表 NO. 1-1 工 種 規格 延長・箇所 床 掘 備考 断 面 数量 断 面 横断用嵩上グレーチング蓋 m 3型固定式側溝 横断 B300-H500~H600 26. 9 22.4 0.6 0.5 44.8 横断用嵩上グレーチング蓋 m 横断 B300-H500~H700 6型固定式側溝 39.0 0.6 23.4 0.5 19.5 固定式側溝 小計 50.3 41.9 m 重圧感 9.6 1.9 1.0 No. 34+12. 9 Φ 200 31.8 0.2 6.4 0.1 3.2 NO. 37+17. 1 管渠工 小計 8.3 4.2 合計 58.6 46. 1

排水工 構造物土工 計算表

T #	kz ±4-	+H +47	ZTLEE ANCEC	<u> </u>	土			/±± ±z-
工 種	名 称	規格	延長・箇所		掘 数 量		戻 数 量	備考
水桝			箇所	ы ш	<u></u> ж <u>т</u>	P) III	— — — — — — — — — — — — — — — — — — —	
	4-1号集水桝	B600-L600-H500	1.0 箇所	1.0	1.0	0.7	0.7	
	4-2号集水桝	B600-L600-H500	1.0	1.0	1.0	0.7	0.7	
	4-3号集水桝	B600-L600-H500	箇所 1.0	0.8	0.8	0.5	0.5	
			箇所					
	4-4号集水桝	B600-L600-H500	1.0 箇所	0.8	0.8	0.5	0.5	
	5-1号集水桝	B600-L600-H600	1.0	0. 5	0.5	0.4	0.4	
	6-1号集水桝	B600-L600-H600	箇所 1.0	1. 0	1.0	0.7	0.7	
	7-4号集水桝	B600-L600-H600	箇所 1.0	2. 3	2. 3	1.6	1.6	
			箇所					
	12-1号集水桝	B600-L600-H800	1.0 箇所	1.0	1.0	0. 7	0.7	
	12-2号集水桝	B600-L600-H800	1.0	1.0	1.0	0.7	0.7	
	12-4号集水桝	B600-L600-H800	箇所 1.0	2.8	2.8	1.9	1.9	
	24号集水桝	P1950 1 000 H000	箇所					
		B1350-L600-H800	1.0 箇所	3.8	3.8	2.3	2.3	
	25-1号集水桝	B1350-L600-H900	1.0 箇所	4. 1	4. 1	2.5	2.5	
	25-2号集水桝	B1350-L600-H900	1.0	4. 1	4. 1	2.5	2.5	
	26号集水桝	B600-L600-H1000	箇所 1.0	0. 3	0.3	0. 2	0.2	
	***************************************	Book Book Milos	1. 0	0.0	0.0	V. 1	0.2	
	Δ ≇1.				24 5		15.0	
	合計	J	1		24. 5		15. 9	

角フリューム	300		延	£	曼 誹		書				
	左	則				右	1	則			
位	置	延長	摘	要	位		置	延	長	摘	要
NO.35+2.1		1.2	区間	合計 1.2	NO.30+12.7	~	NO.30+18.7		7.0		
NO.41	~ NO.41+19.2	21.3			NO.30+19.5	~	NO.32+4.0		25.4	区間	合計 32.4
NO.41+19.7		6.2									
NO.42+0.1	~ NO.42+12.1	12.2	区間	合計 39.7							
	小 計	40.9				小;			32.4		
í	슼 計	m 73.3									

ベンチフリューム丿			延		長 訓						
		則				右	1	則			
位	置	数 量	摘	要	位		置	数	量	摘	要
					NO.30+12.7	~	NO.30+18.7		14		
					NO.31+9.7	~	NO.32+4.0		9		
					1						
					-			1			
					1						
						小言	 †		23		
合	= ⊥	枚 23									

1 号 側溝			延	}	Ę	調	書			
	左	 則					右	側		
位	置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.37+4.4	~ NO.37+16.5	13.8			NO.31		~ NO.34+12.4	62.4		
110.07 - 1.1	140.07 - 10.0	10.0			110.01		110.01-12.1	02.1		
					1					
					1					
					1					
					<u> </u>					
					1			1		
					-					
					}				-	
					-					
					}				-	
					-					
					<u> </u>					
					<u> </u>					
					1					
					1					
					1					
					1					
					1					
					}					
					-					
					-					
					<u> </u>					
	小計	13.8			<u> </u>	1	小 計	62.4		
					<u> </u>					
4	s 計	m 76.2								

2号側溝			延	£	Ę	調	書			
	左	則				右	<u> </u>	側		
位	置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.37+4.4	~ NO.37+165.5	8.3		4.0+4.3 =8.3						
									-	
									_	
						_				
	小 計	8.3								
4	· 計	m 8.3								

3号側溝			延	;	長	調	書			
	左	則				右		側		
位	置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.31+10.0	~ NO.34+12.4	45.3								
					1					
					1					
					1					
					1					
					1					
					╁					
					1					
					1					
					 					
					╂					
					1					
					1					
					<u> </u>					
					1					
					1					
					1					
					1					
					1-					
					1 -					
					1					
					1					
					1					
	小計	45.3			1					
					1					
	s 計	m 45.3								

4 号 側溝			延	ł	<u>.</u>	調	書			
	左	 則				右	<u> </u>	側		
位	置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.31+10.0	~ NO.34+12.4	16.3	+4.8	1.7+5.0 +4.8=16.3						
	小計	16.3								
	• HI	10.0								
	<u></u> 計	m 16.3								

9号側溝			延	£	Ę.	調	書			
	左	則				右	Ī	側		
位	置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.31+10.0	~ NO.35+1.6	71.6								
		7 1.0								
									+	
									+	
									+	
									1	
									<u> </u>	
									1	
									1	
									+	
									1	
									1	
,	小計	71.6							<u> </u>	
	s 計	m 71.6								

道路側溝	PU5-B300-H3	800	延	+	<u>.</u>	調	書				
	左	則				右	ī	側			
位	置	延長	摘	要		位	置	延	長	摘	要
NO 31+10 0	~ NO.35+1.6	9.0		3.0+3.0+3.0							
140.01+10.0	140.00 - 1.0	3.0		0.0 1 0.0 1 0.0							
								1			
	小 = +	0.0						1			
•	小 計	9.0						+			
		m 9.0									
2	計	9.0								<u> </u>	

4号自由:	勾配側溝		延	∄	<u> </u>	調	書				
	左	則				右	ī	側			
位	置	式	摘	要		位	置	Ī	ţ	摘	要
NO.42+13.0	~ NO.44+7.1	1.0	延長 34	l.5							
	~ NO.44+19.1	1.0	14								
									+		
									+		
									+		
	小 計	1.0		48.7							
									Ì		
	· 計	式 1.0									

2型固定式	た側溝		延		<u> </u>	調	書				
	左	則				右	-	側			
位	置	式	摘	要		位	置	5	弌	摘	要
NO 34+13 3	~ NO.36+6.4	1.0	延長 35	i 4							
10.04 - 10.0	140.00+0.4	1.0		·. -							
											_
											_
	小 計	1.0		35.4							
	1. 11	1.0		აუ.4							
	<u></u>	式 1.0									

3型固定式側溝		延	長 調	書		
横断	用					
位 置	式	摘要	位	置	式	摘要
NO.35+19.8	1.0	延長 44.8				
10.55+15.6	1.0	44.0				
	+					
小 計	1.0	44.8				
	. 15					
合 計	式 1.0					

4型固定式	は 側溝		延	£	Ę.	調	書			
	左	則				右	Ī	側		
位	置	式	摘	要		位	置	式	摘	要
NO 36+7 0	~ NO.36+18.8	1.0	延長 22	7						
110.5017.0	140.50116.6	1.0	22.	. /						
	小 計	1.0		22.7						
^	h 計	式 1.0								

5型固定式侧	則溝		延	-	長 調	書	<u>:</u>	
		則				右	側	
位	置	式	摘	要	位	置	式	摘要
					NO.36+1.1	~ NO.36+	4.5 1.0	延長 5.8
						.,,,,,,,		
					-			
					1			
					1			
					1			
					1			
					<u> </u>			
					<u> </u>			
						小 計	1.0	5.
	計	式 1.0						

6型固定式值	則溝		延	曼 調	書		
村	黄 断	用					
位	置	式	摘要	位	置	式	摘要
NO.36+11.7		1.0	延長 39.0				
//\	計	1.0	39.0				
-11	HI	1.0	00.0				
	計	式 1.0					

7型固定式	た 側溝		延	£	Ę.	調	書			
	左	則				右	Ī	側		
位	置	式	摘	要		位	置	式	摘	要
	~ NO.37+7.5	1.0	延長							
NO.37+4.7	~ NO.37+7.5	1.0	0.	.0						
								+		
								<u></u>		
								+		
								<u></u>		
,	小 計	1.0		6.8						
•	. HI	1.0		0.0						
	計	式 1.0						+		

8型固定式值	則溝		延	-	長調	書	<u>2</u>	
		則				右	側	
位	置	式	摘	要	位	置	式	摘要
					NO.36+5.1	~ NO.37+	+4.2 1.0	延長) 21.3
						.,,,,,,		
					1			
					-			
					1			
					1			
						小 計	1.0	21.3
合	計	式 1.0						

重圧管φ2	00		延	-	Ę	調	書			
ž	Ē	側				右	Ī	側		
位	置	延長	摘	要	1	位	置	延長	摘	要
NO.37+17.1		31.8			1					
10.07 - 17.1		01.0			1					
					1					
					}					
					-					
					 					
					}					
					-					
					<u> </u>					
					<u> </u>					
					<u> </u>					
					1					
					1					
					 					
					 					
					-					
					}					
					-					
					<u> </u>					
					<u> </u>					
					<u> </u>					
					<u> </u>					
		1			1					
.1.	=1.	01.0			1					
/]\	計	31.8			\parallel					
		m 31.8			-					
合	計	31.8								

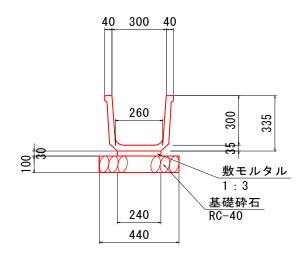
重圧管∮300		延	Ð	<u> </u>	調	書			
左	則				右		側		
位 置	延長	摘	要		位	置	延長	摘	要
NO.34+12.9	9.6								
110.01-12.0	0.0								
							1		
							 		
							1		
							1		
							<u> </u>		
小計	9.6								
숨 計	m 9.6								

ューム	管 ϕ 300		延	
	左	側		
位	置	延長	摘	要
IO.42+12.6		0.9		
	小 計	0.9		
		m		
	合 計	m 0.9		

取水調節器8型口200 (専用延長レバー)		延	-	Ę	調	書			
	則				右	ī	側		
位置	基	摘	要		位	置	基	摘	要
NO.37+17.1	1.0								
				1					
				1			1		
				<u> </u>					
_				-					
				 					
				ļ					
				1					
				1			1		
				\parallel					
				}					
				}				-	
				<u> </u>					
_									
小 計	1.0								
	1.0								
合 計	基 1.0			 					

	延	長 調 書	
左	側	右	側
位置	名称·寸法	位置	名称•寸法
NO.34+12.8	12-2号集水桝 (B600-L600-H800)	NO.30+19.2	4-1号集水桝 (B600-L600-H500)
NO.35+2.1	5-1号集水桝 (B600-L600-H600)	NO.32+4.4	4-2号集水桝 (B600-L600-H500)
NO.36+7.0	25-1号集水桝 (B1350-L600-H900)	NO.34+12.8	12-1号集水桝 (B600-L600-H800)
NO.37+4.2	25-2号集水桝 (B1350-L600-H900)	NO.36+4.5	24号集水桝 (B1350-L600-H800)
NO.41+19.7	4-3号集水桝 (B600-L600-H500)		
NO.41+19.7	4-4号集水桝 (B600-L600-H500)		
NO.42+12.5	6-1号集水桝 (B600-L600-H600)		
NO.42+12.6	26号集水桝 (B600-L600-H1000)		
NO.44+7.6	12-4号集水桝 (B600-L600-H800)		
NO.44+19.5	7-4号集水桝 (B600-L600-H600)		

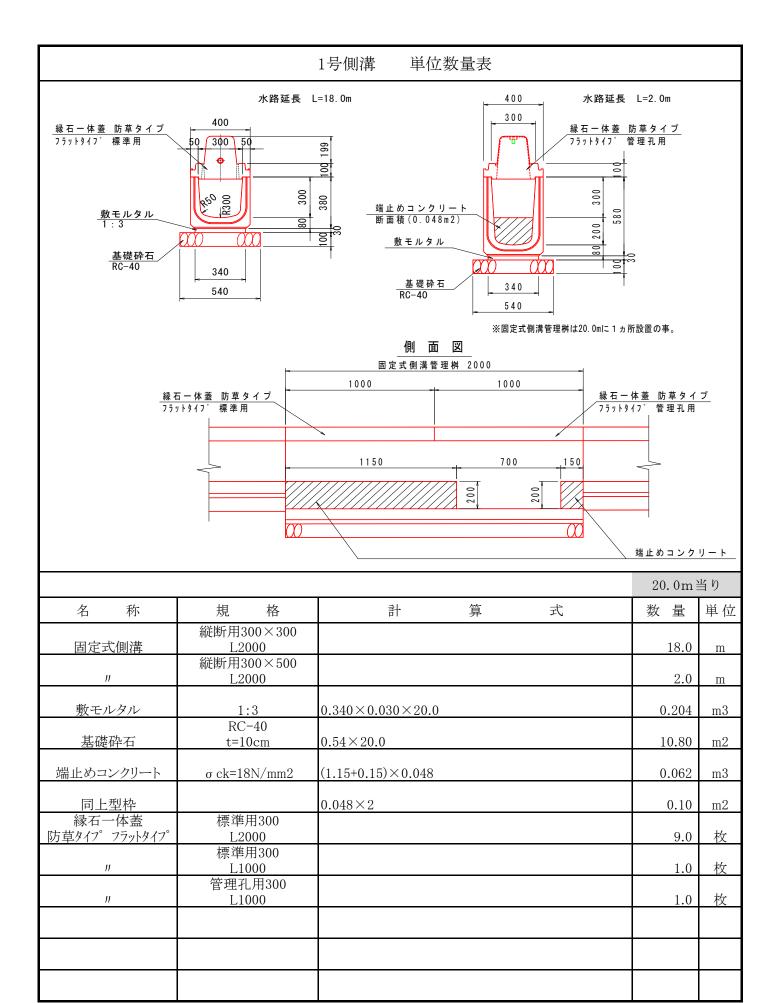
角フリューム 300 単位数量表



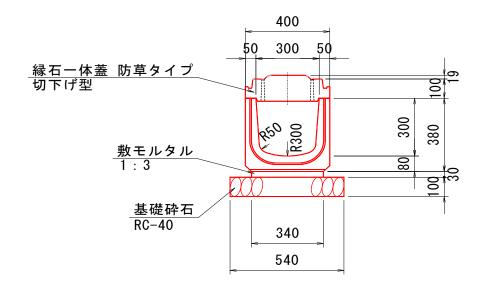
					10.0m	当り
名 称	規格	計	算	式	数量	単位
角フリューム	300 L=2000				5.0	個
敷モルタル	1:3	$0.240 \times 0.030 \times 10.0$			0.072	m^3
基礎砕石	RC-40 t=10cm	0.44×10.0			4.40	m^2

ベンチフリューム用蓋 300	単位数量表
390	2 6 2 2

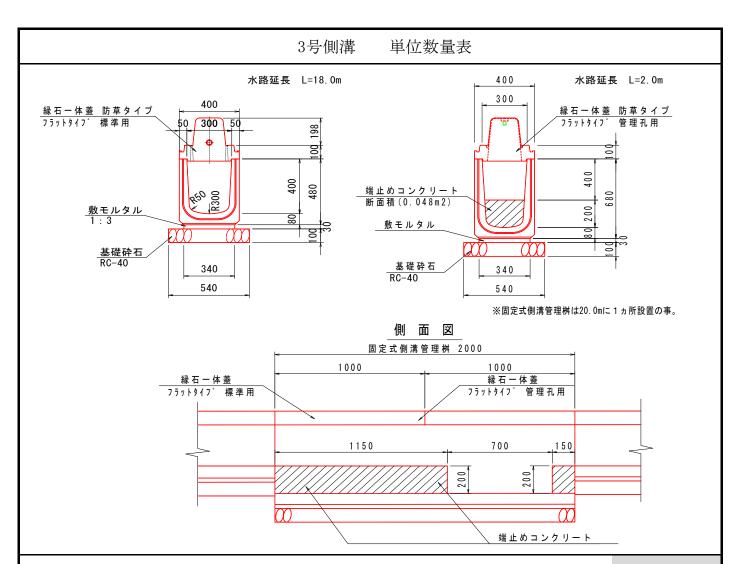
								1	10枚当	i り
名	称	規	格	計	算	Ī	t	数	量	単位
ベンチフリニ	ニーム用蓋	300月 L=	月 2種 500						10.0	枚



2号側溝 単位数量表

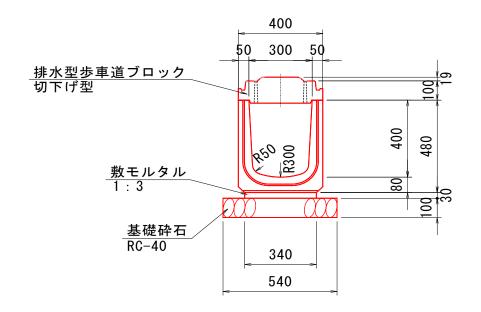


					10.0m	当り
名 称	規格	計	算	式	数量	単位
固定式側溝	縦断用300×300 L2000				10.0	m
敷モルタル	1:3	$0.340 \times 0.030 \times 10.0$)		0.102	m3
基礎砕石	RC-40 t=10cm	0.54×10.0			5.40	m2
縁石一体蓋 防草タイプ フラットタイプ	切下げ型 L1000				10.0	枚

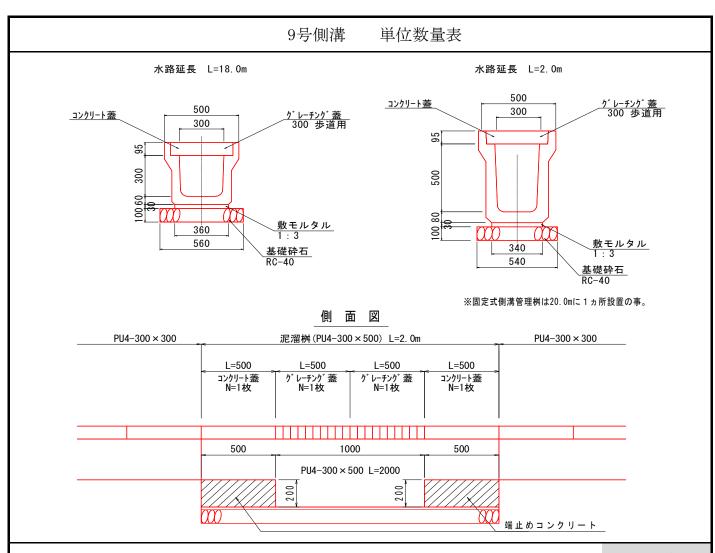


					20.	0m <u></u>	当り
名 称	規格	計	算	式	数。	量	単位
固定式側溝	縦断用300×400 L2000				13	8.0	m
11	縦断用300×600 L2000					2.0	m
敷モルタル	1:3	$0.340 \times 0.030 \times 20.0$			0.2	204	m3
基礎砕石	RC-40 t=10cm	0.54×20.0			10	.80	m2
端止めコンクリート	σ ck=18N/mm2	$(1.15+0.15) \times 0.048$			0.0)62	m3
同上型枠	Cont Mr. 1997	0.048×2			0	.10	m2
縁石一体蓋 防草タイプ フラットタイプ	標準用300 L2000					9.0	枚
JJ	標準用300 L1000					1.0	枚
11	管理孔用300 L1000					1.0	枚

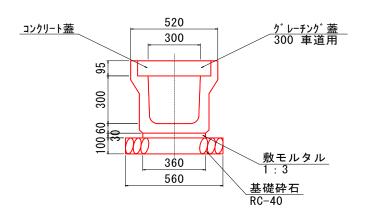
4号側溝 単位数量表



					10.0m	当り
名 称	規格	計	算	式	数量	単位
固定式側溝	縦断用300×400 L2000				10.0	m
敷モルタル	1:3	$0.340 \times 0.030 \times 10.0$)		0.102	m3
基礎砕石	RC-40 t=10cm	0.54×10.0			5.40	m2
縁石一体蓋 防草タイプ フラットタイプ	切下げ型 L1000				10.0	枚

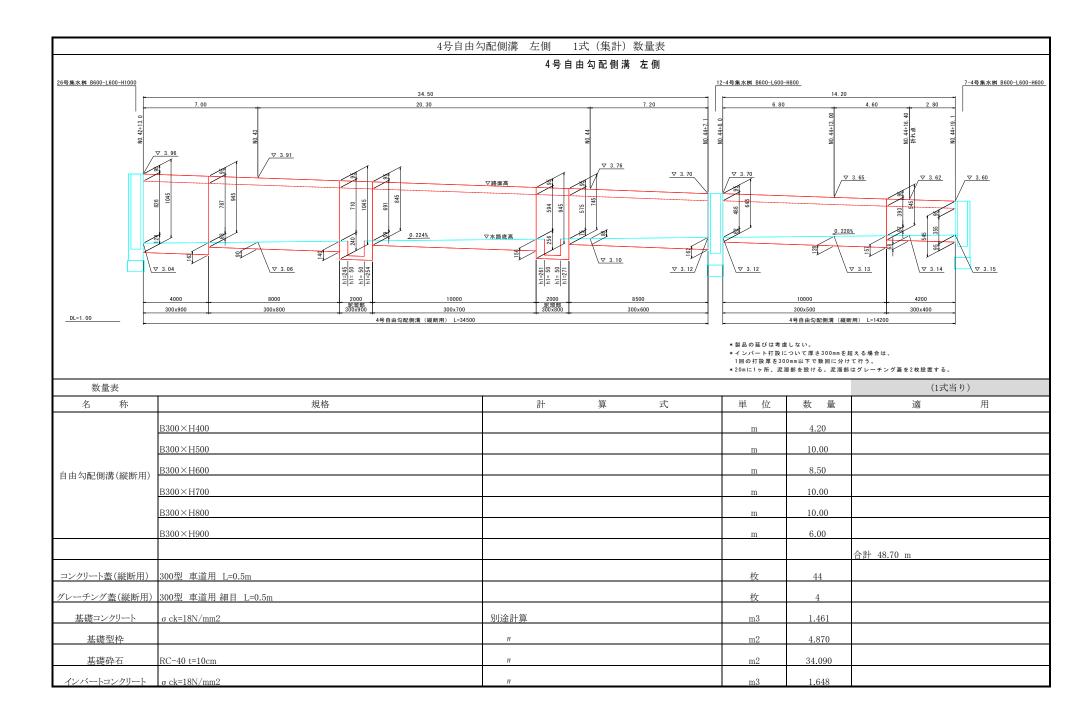


					20.0m	当り
名称	規格	計	算	式	数量	単位
U型側溝	PU4-300×300 L=2000				9.0	個
IJ	PU4-300×500 L=2000				1.0	個
敷モルタル	1:3	$0.36 \times 0.03 \times 18.0 +$	$0.34 \times 0.03 \times 2$	2.0	0.215	m3
基礎砕石	RC-40 t=10cm	$0.56 \times 18.0 + 0.54 \times$	2.0		11.16	m2
端止めコンクリート	σck=18N/mm2	$0.50 \times 0.20 \times 0.30 \times$	<2		0.060	m3
同上型枠		$0.20\times0.30\times2$			0.12	m2
コンクリート蓋	PUC4-B300				38.0	枚
グレーチング蓋	かさ上げ用、B300用 歩道用、細目、L500				2.0	枚



※グレーチング蓋は10.0mに	1	ヵ所設置の事。
-----------------	---	---------

					10.0m	当り
名称	規格	計	算	式	数量	単位
U型側溝	PU5(3種)300A				5.0	個
敷モルタル	1:3	$0.360 \times 0.030 \times 10.0$			0.108	m3
基礎砕石	RC-40 t=10cm	0.56×10.0			5.60	m2
コンクリート蓋	PUC4-B300				19.0	枚
グレーチング蓋	かさ上げ用、B300用 車道用、細目、L500				1.0	枚

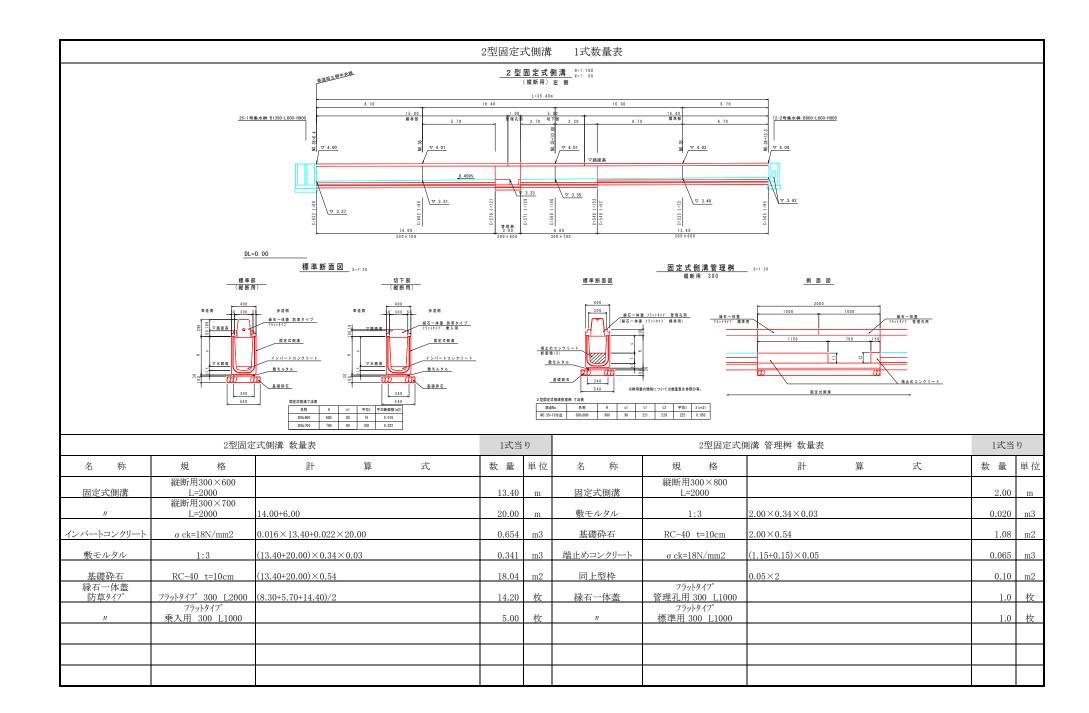


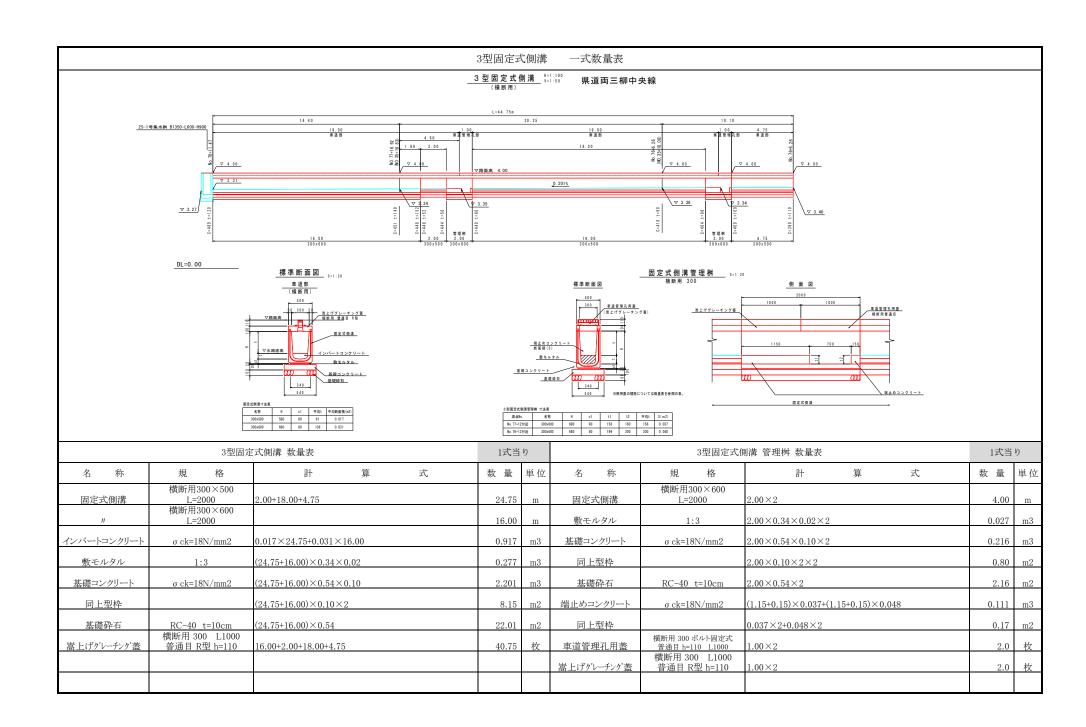
自由勾配側溝 基礎材数量計算書

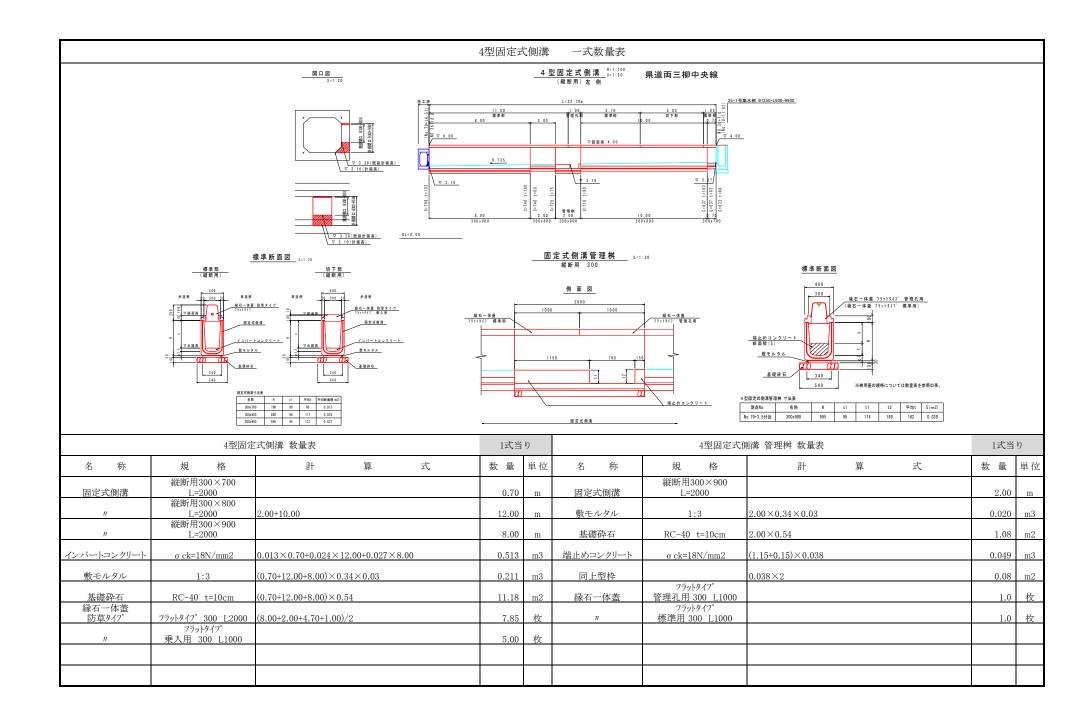
4号 自由勾配側溝

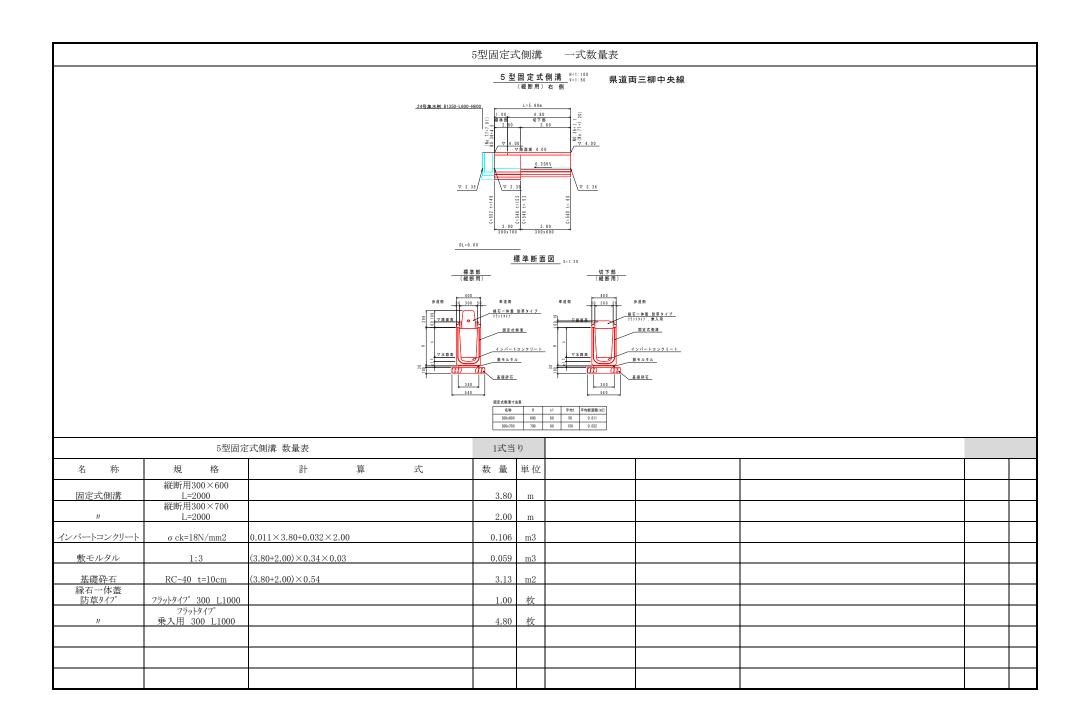
		7.T E	インバ	ート厚	++=	基礎コン	基礎コン	基礎砕石	基礎砕石	基礎	# 7# =11.44	₩ 7##		コンドート
種別	規格	延長	min	max	内幅	幅	厚	幅	厚	コンクリー ト	基礎型枠	基 從	砕石	コンクリート
נינג		(m)	(m^3)	(m^2)	(m^2)	(m^3)	(m^3)							
T	300 × 900	4. 00	0. 124	0. 163	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0. 120	0. 400	2. 800	0. 280	0. 172
T	300 × 800	3.00	0. 063	0. 090	0. 300	0. 600	0. 050	0. 700	0. 100	0.090	0. 300	2. 100	0. 210	0.069
T	300 × 800	5. 00	0. 090	0. 140	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0. 150	0. 500	3. 500	0. 350	0. 173
T	300 × 900	0.50	0. 240	0. 245	0. 300	0. 600	0. 050	0. 700	0. 100	0. 015	0. 050	0. 350	0. 035	0. 036
T	300 × 900	1.00	0. 050	0. 050	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0.030	0. 100	0. 700	0. 070	0. 015
T	300 × 900	0.50	0. 254	0. 259	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0. 015	0. 050	0. 350	0. 035	0. 038
T	300 × 700	10.00	0. 059	0. 156	0. 300	0. 600	0. 050	0. 700	0. 100	0. 300	1.000	7. 000	0. 700	0. 323
T	300 × 800	0.50	0. 256	0. 261	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0. 015	0. 050	0. 350	0. 035	0. 039
T	300 × 800	1.00	0. 050	0. 050	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0.030	0. 100	0. 700	0. 070	0. 015
T	300 × 800	0. 50	0. 271	0. 275	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0. 015	0. 050	0. 350	0. 035	0. 041
T	300 × 600	1. 30	0. 075	0. 088	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0. 039	0. 130	0. 910	0. 091	0. 032
T	300 × 600	7. 20	0. 088	0. 162	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0. 216	0. 720	5. 040	0. 504	0. 270
Τ	300 × 500	6. 80	0. 062	0. 128	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0. 204	0. 680	4. 760	0. 476	0. 194
T	300 × 500	3. 20	0. 128	0. 157	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0.096	0. 320	2. 240	0. 224	0. 137
T	300 × 400	1. 40	0. 057	0. 068	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0.042	0. 140	0. 980	0. 098	0. 026
T	300 × 400	2. 80	0. 068	0. 095	0. 300	0. 600	0.050	0. 700	0. 100	0.084	0. 280	1.960	0. 196	0.068
	合 計	48. 70	m						_	1.461 m3	4. 870 m2	34.090 m2	3.409 m3	1.648 m3

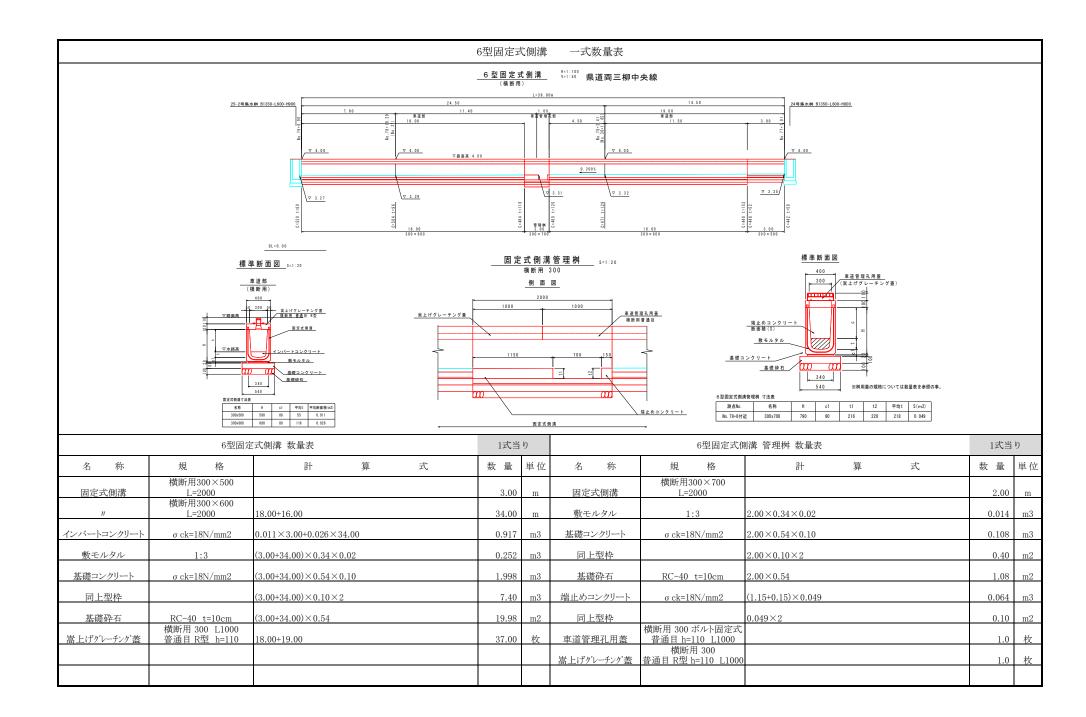
縦断用:T 横断用:Y 土留用:D

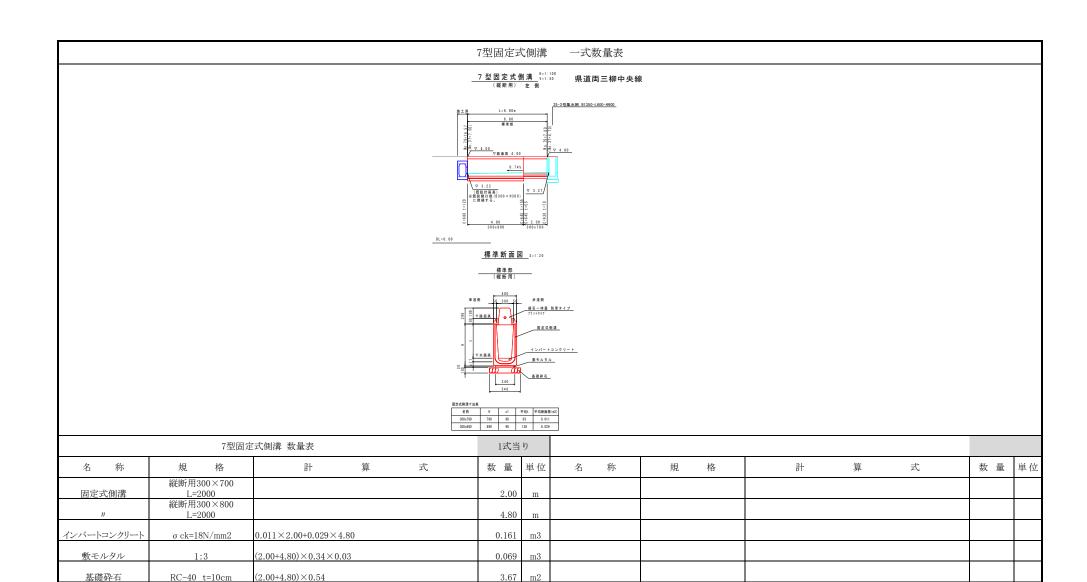








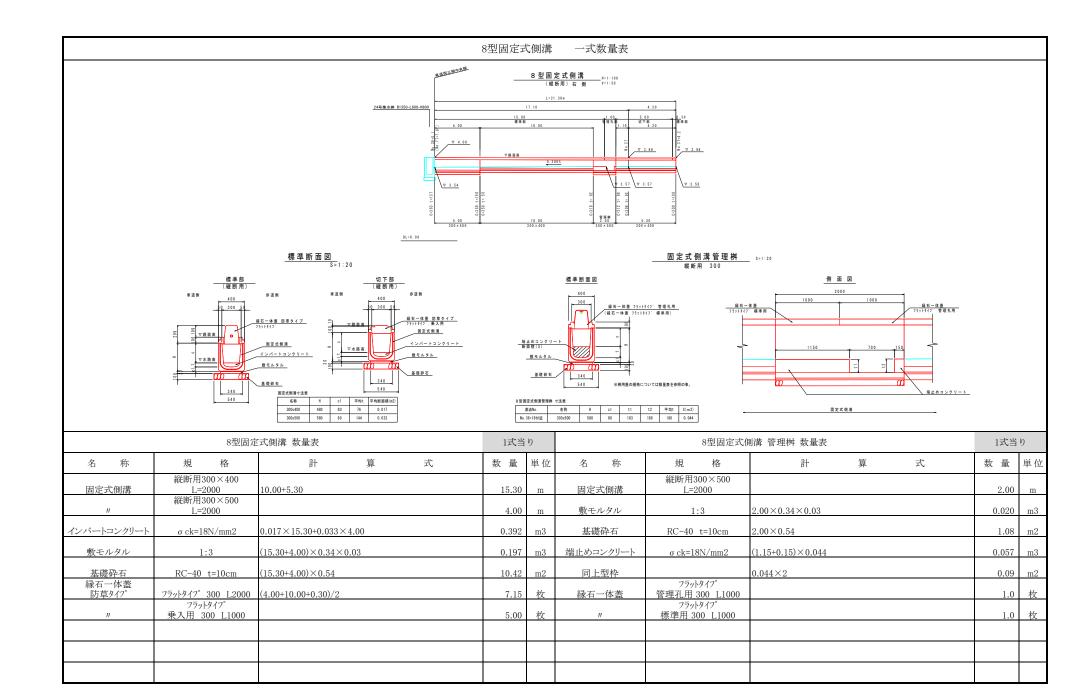




3.40

縁石一体蓋 防草タイプ

フラットタイプ 300 L2000 6.80/2



2型

水路幅	水路深さ	距離	インバー	-ト高さ	平均高さ	縦断面積
300 mm	600 mm	6700 mm	95 mm	75 mm	85 mm	0. 570 m2
300 mm	600 mm	6700 mm	75 mm	52 mm	64 mm	0. 425 m2
300 mm	700 mm	3300 mm	152 mm	140 mm	146 mm	0. 482 m2
300 mm	700 mm	2700 mm	140 mm	129 mm	135 mm	0.363 m2
300 mm	700 mm	5700 mm	121 mm	98 mm	110 mm	0.624 m2
300 mm	700 mm	8300 mm	98 mm	68 mm	83 mm	0.689 m2
合計		33400 mm				

水路幅	水路深さ	距離	縦断面積計	平均高(t)
300 mm	600 mm	13400 mm	0.995 m2	74 mm
300 mm	700 mm	20000 mm	2.158 m2	108 mm
合計		33400 mm		

3 型

水路幅	水路深さ	距離	インバー	-ト高さ	平均高さ	縦断面積
300 mm	500 mm	4750 mm	110 mm	100 mm	105 mm	0. 499 m2
300 mm	500 mm	18000 mm	96 mm	60 mm	78 mm	1.404 m2
300 mm	500 mm	2000 mm	56 mm	52 mm	54 mm	0.108 m2
300 mm	600 mm	1600 mm	152 mm	149 mm	151 mm	0. 241 m2
300 mm	600 mm	14400 mm	149 mm	120 mm	135 mm	1.937 m2
合計		40750 mm				

水路幅	水路深さ	距離	縦断面積計	平均高(t)
300 mm	500 mm	24750 mm	2.011 m2	81 mm
300 mm	600 mm	16000 mm	2.178 m2	136 mm
合計		40750 mm		

4型

水路幅	水路深さ	距離	インバー	-ト高さ	平均高さ	縦断面積
300 mm	700 mm	700 mm	68 mm	63 mm	66 mm	0.046 m2
300 mm	800 mm	10000 mm	163 mm	90 mm	127 mm	1.265 m2
300 mm	800 mm	2000 mm	75 mm	60 mm	68 mm	0.135 m2
300 mm	900 mm	8000 mm	160 mm	102 mm	131 mm	1.048 m2
合計		20700 mm				

水路幅	水路深さ	距離	縦断面積計	平均高(t)
300 mm	700 mm	700 mm	0.046 m2	66 mm
300 mm	800 mm	12000 mm	1.400 m2	117 mm
300 mm	900 mm	8000 mm	1.048 m2	131 mm
合計		20700 mm		

5型

水路幅	水路深さ	距離	インバー	-ト高さ	平均高さ	縦断面積
300 mm	600 mm	3800 mm	60 mm	52 mm	56 mm	0. 213 m2
300 mm	700 mm	2000 mm	152 mm	148 mm	150 mm	0.300 m2
				_		
合計		5800 mm				

300 mm 600 mm 38	E離 縦断面積計 平均高(t) 800 mm 0.213 m2 56 mn 000 mm 0.300 m2 150 mn
300 mm 700 mm 20	000 mm
	1
승計 58	800 mm

6型

水路幅	水路深さ	距離	インバー	-ト高さ	平均高さ	縦断面積
300 mm	500 mm	3000 mm	58 mm	52 mm	55 mm	0.165 m2
300 mm	600 mm	11500 mm	152 mm	129 mm	141 mm	1.616 m2
300 mm	600 mm	4500 mm	129 mm	120 mm	125 mm	0. 560 m2
300 mm	600 mm	18000 mm	116 mm	80 mm	98 mm	1.764 m2
合計		37000 mm				

水路幅	水路深さ	距離	縦断面積計	平均高(t)
300 mm	500 mm	3000 mm	0.165 m2	55 mm
300 mm	600 mm	34000 mm	3.940 m2	116 mm
合計		37000 mm		

7型

水路幅	水路深さ	距離	インバー	-ト高さ	平均高さ	縦断面積
300 mm	700 mm	2000 mm	70 mm	55 mm	63 mm	0.125 m2
300 mm	800 mm	4800 mm	155 mm	120 mm	138 mm	0.660 m2
合計		6800 mm				

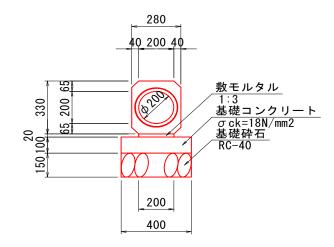
ᆎᄱᇄ				
水路幅	水路深さ	距離	縦断面積計	平均高(t)
300 mm	700 mm	2000 mm	0.125 m2	63 mm
300 mm	800 mm	4800 mm	0.660 m2	138 mm
	_	_		_
	·			
合計		6800 mm		

8型

水路幅	水路深さ	距離	インバー	-ト高さ	平均高さ	縦断面積
300 mm	500 mm	4000 mm	137 mm	150 mm	144 mm	0. 574 m2
300 mm	400 mm	10000 mm	50 mm	82 mm	66 mm	0.660 m2
300 mm	400 mm	1100 mm	88 mm	92 mm	90 mm	0.099 m2
300 mm	400 mm	4200 mm	92 mm	100 mm	96 mm	0. 403 m2
合計		19300 mm				

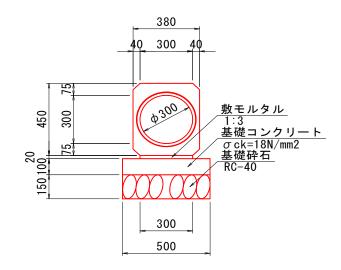
水路幅	水路深さ	距離	縦断面積計	平均高(t)
300 mm	400 mm	15300 mm	1.162 m2	76 mm
300 mm	500 mm	4000 mm	0.574 m2	144 mm
合計		19300 mm		

重圧管φ200 単位数量表

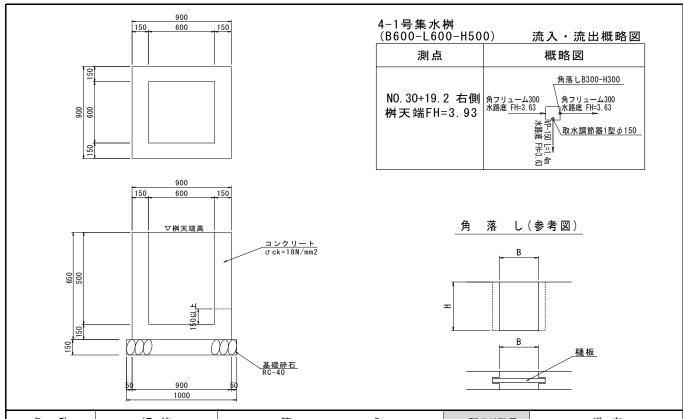


					10.0m	当り
名 称	規格	計	算	式	数量	単位
重圧管	D200 L2000				10.0	m
敷モルタル	1:3	$0.200 \times 0.020 \times 10.0$	1		0.040	m3
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2	$0.400 \times 0.100 \times 10.0$	l		0.400	m3
型枠		$0.100 \times 10.0 \times 2$			2.00	m2
基礎砕石	RC-40 t=15cm	0.40×10.0			4.00	m2

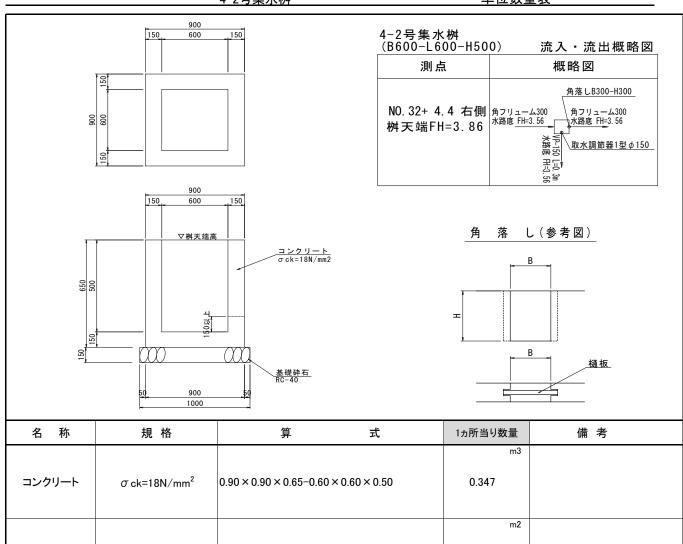
重圧管 φ 300 単位数量表



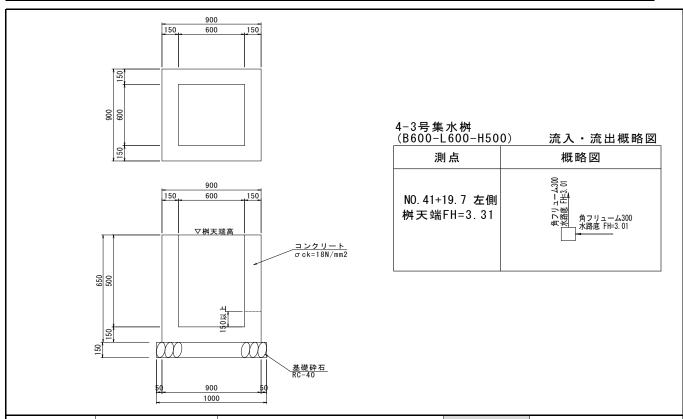
					10. Om	当り
名 称	規格	計	算	式	数量	単位
重圧管	D300 L2000				10.0	m
敷モルタル	1:3	$0.300 \times 0.020 \times 10.0$			0.060	m3
基礎コンクリート	σck=18N/mm2	$0.500 \times 0.100 \times 10.0$			0.500	m3
型枠		$0.100 \times 10.0 \times 2$			2.00	m2
基礎砕石	RC-40 t=15cm	0.50×10.0			5.00	m2



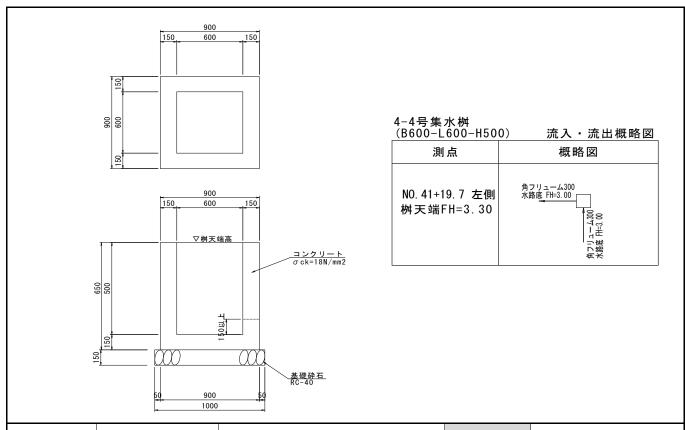
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り	故量	備考
コンクリート	σck=18N/mm²	0.90 × 0.90 × 0.65-0.60	× 0.60 × 0.50	0.347	m3	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.65		3.90	m2	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00		1.00	m2	
取水調節器	1型 φ150用			1	基	
塩ビ管	VP-150			1.4	m	
角落し	B300-H300			1	ケ所	



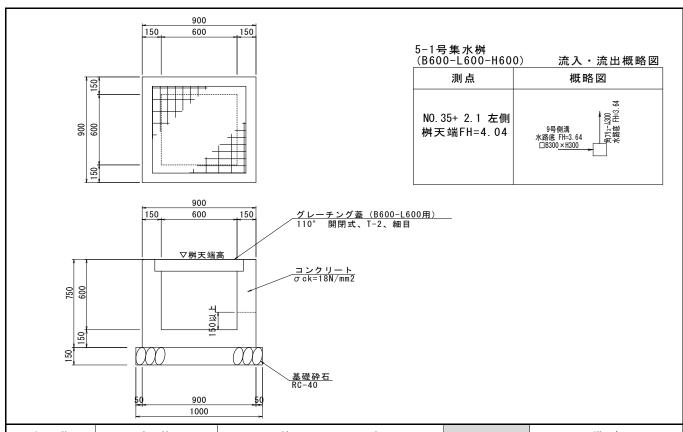
名 称	規格	算 式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm²	$0.90 \times 0.90 \times 0.65 - 0.60 \times 0.60 \times 0.50$	0.347	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.65	m2 3.90	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00	1.00 ^{m2}	
取水調節器	1型 φ150用		1 ^基	
塩ビ管	VP-150		0.3 ^m	
角落し	B300-H300		ヶ所 1	



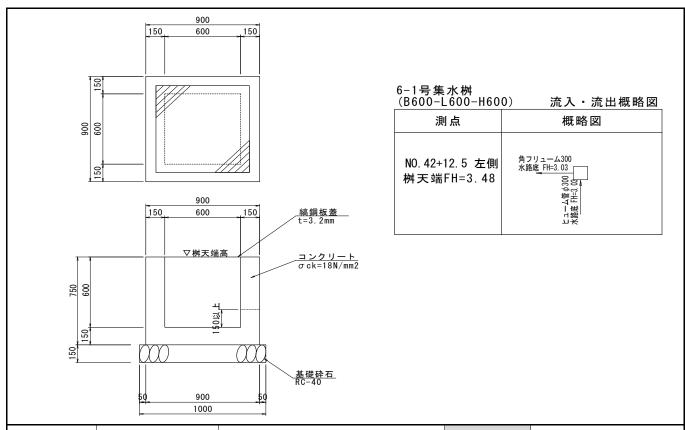
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm²	0.90 × 0.90 × 0.65-0.60	× 0.60 × 0.50	m3 0.347	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.65		m2 3.90	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00		1.00 ^{m2}	



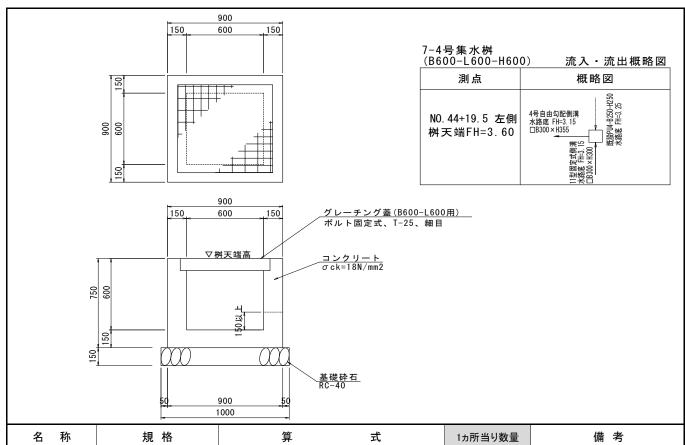
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	0.90 × 0.90 × 0.65-0.60 × 0.60 ×	0.50	m3 0.347	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.65		m2 3.90	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00		1.00 ^{m2}	



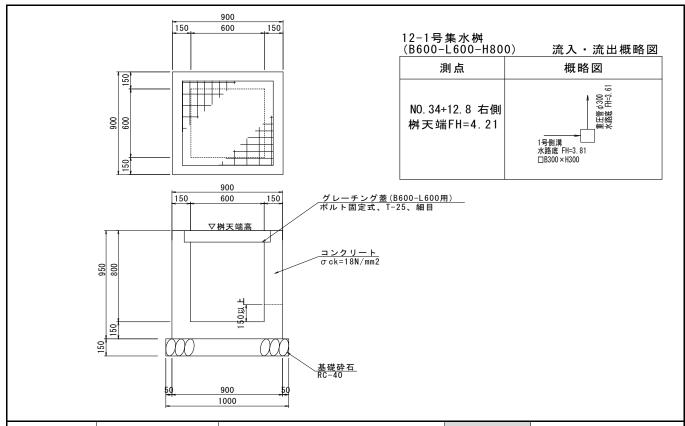
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σck=18N/mm²	0.90 × 0.90 × 0.75-0.60	× 0.60 × 0.60	m3 0.392	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.75		m2 4.50	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00		1.00 ^{m2}	
グレーチング蓋	B600-L600用 110°開閉式、T-2、細目			1.0 ^枚	



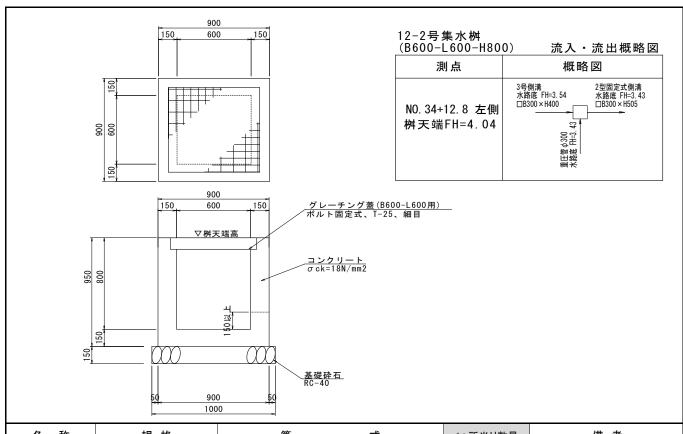
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数	量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	0.90 × 0.90 × 0.75-0.60 ×	< 0.60 × 0.60	0.392	m3	
型 枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.75		4.50	m2	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00		1.00	m2	
縞鋼板蓋	B600-L600用 t=3.2mm			1.0	枚	



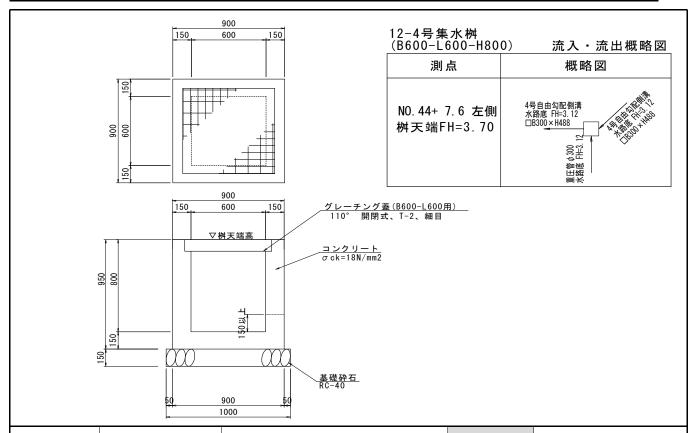
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	0.90 × 0.90 × 0.75-(0.60 0.355 × 0.15)	× 0.60 × 0.60+0.30 ×	0.376	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.75-0).30 × 0.355 × 2	4.29	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00		1.00 ^{m2}	
グレーチング蓋	B600-L600用 ボルト固定式、T-25、細目			1.0 ^枚	



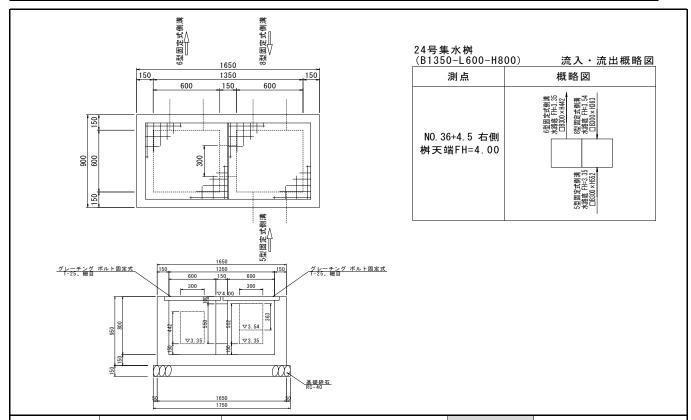
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σck=18N/mm²	0.90 × 0.90 × 0.95-0.60	× 0.60 × 0.80	0.482	3
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.95		5.70	2
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00		1.00 ^m	2
グレーチング蓋	B600-L600用 ボルト固定式、T-25、細目			1.0 杉	



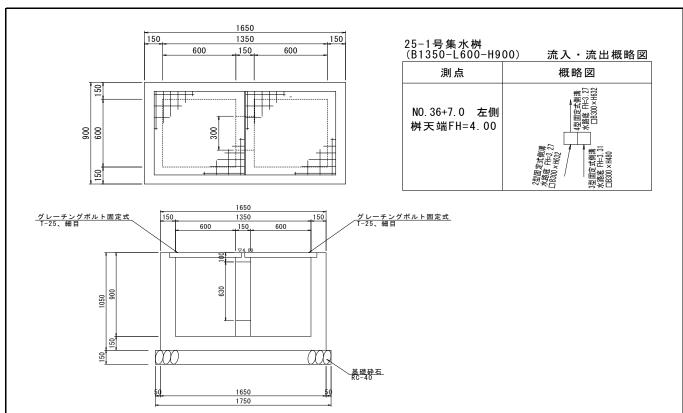
名 称	規 格	算 式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	0.90 × 0.90 × 0.95-(0.60 × 0.60 × 0.80+0.30 × 0.505 × 0.15+0.30 × 0.40 × 0.15)	m3 0.441	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.95-(0.30 × 0.505 × 2+0.30 × 0.40 × 2)	m2 5.16	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00	1.00 ^{m2}	
グレーチング蓋	B600-L600用 ボルト固定式、T-25、細目		1.0 枚	



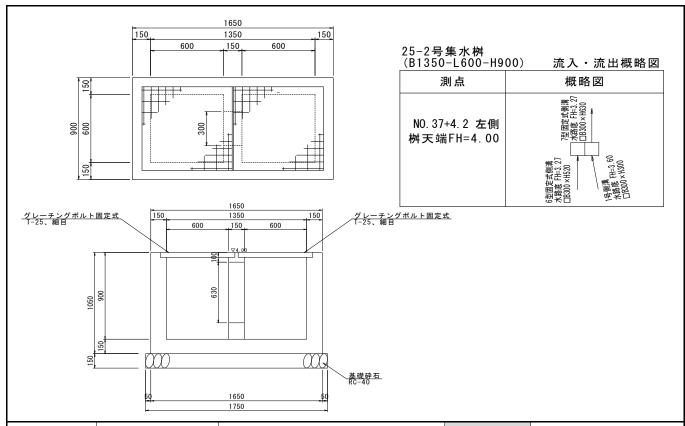
名 称	規 格	算 式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σck=18N/mm²	0.90 × 0.90 × 0.95-(0.60 × 0.60 × 0.80+0.30 × 0.488 × 0.15 × 2)	o.438	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 0.95-(0.30 × 0.488 × 2 × 2)	m2 5.11	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00	1.00 ^{m2}	
グレーチング蓋	B600-L600用 110°開閉式、T-2、細目		1.0 枚	



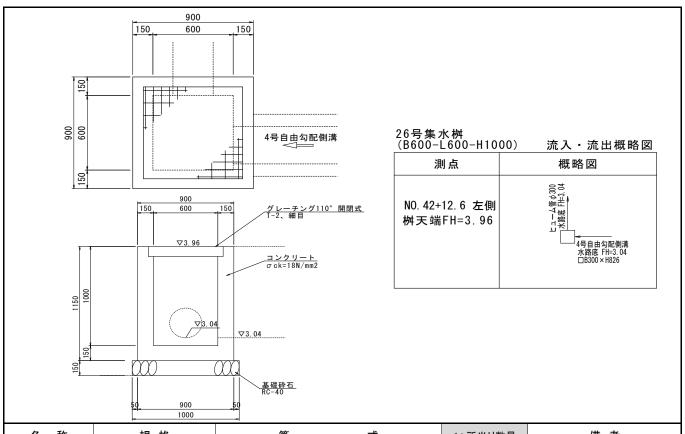
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	1.65 × 0.90 × 0.95-(0.6 2+0.30 × 0.442 × 0.15+ 0.30 × 0.552 × 0.15+0.5	$0.30 \times 0.363 \times 0.15 +$	m3 0.749	
型枠		((1.65+0.90) × 2+0.60 × 0.442 × 2+0.30 × 0.363 2+0.55 × 0.30 × 2)		8.26	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.75 × 1.00		1.75 ^{m2}	
グレーチング蓋	B600-L600用 ボルト固定式、T-25、細目			2.0 ^枚	



名 称	規 格	算 式	1ヵ所当り数量	備考
н п	770 111	25	m3	mu · J
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	1.65 × 0.90 × 1.05-(0.60 × 0.60 × 0.90 × 2+0.30 × 0.632 × 0.15 × 2+0.30 × 0.48 × 0.15+0.63 × 0.30 × 0.15)	0.804	
型 枠		((1.65+0.90) × 2+0.60 × 8) × 1.05-(0.30 × 0.632 × 2 × 2+0.30 × 0.48 × 2+0.63 × 0.30 × 2)	m2 8.97	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.75 × 1.00	1.75 ^{m2}	
グレーチング蓋	B600-L600用 ボルト固定式、T-25、細目		2.0 枚	

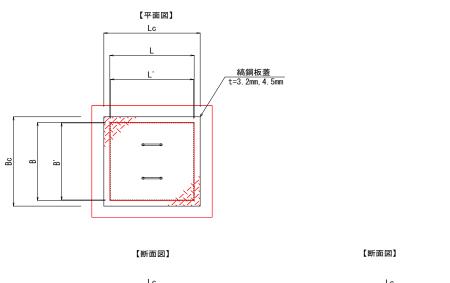


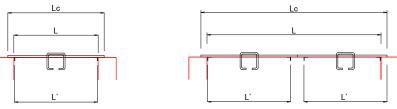
名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2		60 × 0.60 × 0.90 × 2+0.30 0.52 × 0.15+0.63 × 0.30	m3 0.831	
型枠		((1.65+0.90) × 2+0.60 × 2+0.30 × 0.52 × 2+0	< 8) × 1.05–(0.30 × 0.63 63 × 0.30 × 2)	m2 9.33	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.75 × 1.00		1.75 ^{m2}	
グレーチング蓋	B600-L600用 ボルト固定式、T-25、細目			2.0 ^枚	
				<u> </u>	



名 称	規 格	算	式	1ヵ所当り数	量	備考
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	0.90 × 0.90 × 1.15-(0.60 × 0.6 0.826 × 0.15)	0 × 1.00+0.30 ×	0.534	m3	
型枠		(0.60+0.90) × 4 × 1.15-0.30 ×	0.826 × 2	6.40	m2	
基礎砕石	RC-40,t=15cm	1.00 × 1.00		1.00	m2	
グレーチング蓋	B600-L600用 110°開閉式、T-2、細目			1	枚	

単位数量表





※鳥取県県土整備部 小構造物標準設計図集「全改訂」(平成25年7月版)参照。

寸 法 表 (縞鋼板蓋)

1 A X	(州可到州7次 五二/					
	В	Вс	В'	L	Lc	L'
B500-L500用	500	600	490	500	600	490
B600-L600用	600	700	590	600	700	590
B800-L800用	800	900	790	800	900	790
B1000-L1000用	1000	1100	990	1000	1100	990
B1200-L1200用	1200	1300	590	1200	1300	590

数 量 表 (縞鋼板蓋)

(1枚当り)

~ _ ~	(11.12.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.11.1			
	縞 鋼 板 (t=3.2mm) kg	縞 鋼 板 (t=4.5mm) kg	等辺山形鋼 (30×30×3) kg	取 手 (φ13) kg
B500-L500用	9. 533		1. 333	0. 936
B600-L600用	12. 975		1. 605	0. 936
B800-L800用	21. 449		2. 149	0. 936
B1000-L1000用	32. 041		2. 693	0. 936
B1200-L1200用		62. 006	6. 474	1. 872

構	浩	物	撤	去	Т.	集	計	表
11.1	\	1/7	1111/	_			ΗI	1

舗装版撤去工

舗装版切断

アスファルト舗装版(t=3cm)

19.6 + 3.2 + 4.9 + 3.2 L= 30.9 m

アスファルト舗装版(t=10cm)

69.3 + 54.3 L= 123.6 m

合計

30.9 + 123.6 A= 154.5 m

舗装剥ぎ取り

舗装剥ぎ取り(t=3cm)

176.7 + 164.7 A= 341.4 m2

舗装剥ぎ取り(t=10cm)

37.8 + 28.6 A= 66.4 m2

合計

341.4 + 66.4 A= 407.8 m2

殼運搬

アスファルト殻

 $341.4 \times 0.03 + 66.4 \times 0.1$ V= 16.9 m3

殼処分

アスファルト殻

 $16.9 \times 2.35 W= 39.7 t$

構造物撤去工集計表

コンクリート撤去工

コンクリート構造物取壊し(数量算出根拠)

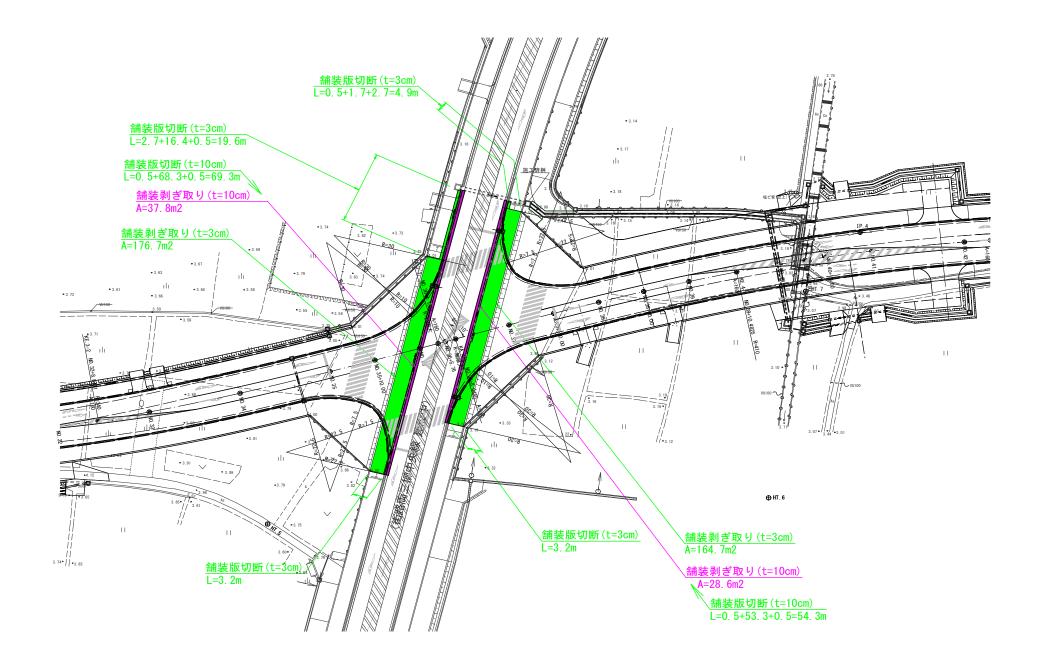
	(1)	2	(3)	(4)	(5)	6)	(7)	(8)
有筋							12. 3	9.6
無筋							-	_
	9	10	(12)	(14)	16	(18)	19	20
有筋								
無筋								
	22	23	24)	25	26	27)	28	29
有筋								
無筋								
	30	32	33	34)	35)	36	37)	38
有筋								
無筋								
	39	40	41	42	43	44	45	47)
有筋								
無筋								
	48	49	50	(51)	(52)	(53)	(54)	(55)
有筋								
無筋								
	(56)	(57)	(58)	(59)	(60)	(61)	(62)	(63)
有筋								
無筋								
	(64)	(65)	(66)	(67)				
有筋								
無筋								

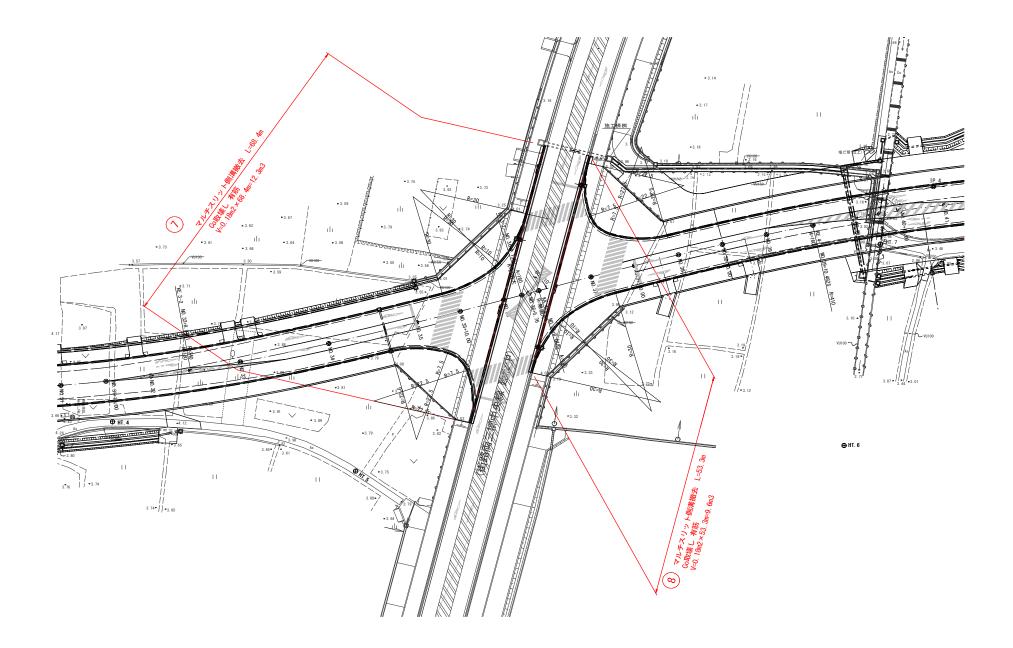
(有筋)

コンクリート構造物取壊し V = 21.9 m3

殻運搬 V = 21.9 m3

殼処分 ₩ = 21.9 × 2.50 = 54.8 t





マルチスリット側溝撤去 400 コンクリート取壊し(有筋) 断面積 A=0.18m2