第 1 工区

付帯水路工直接工事数量明細書

B-1レベル 工種	B-2レベル 種別	B-3レベル、C1レベル 細別	規格	単位	数量		備　考
					当初	第1回変更	
付帯水路工	水路						
		布施換え工	U40×40　既設材	m	134.0		明細ブロック
		布施換え工	U40×40　H=10落	m	2.0		明細ブロック
		水槽嵩上げ	槽18-1	箇所	1.0		明細ブロック
		水槽嵩上げ	槽18-2	箇所	1.0		明細ブロック
		U形用水路用蓋撤去・設置	U40×40用蓋	箇所	2.0		明細ブロック
		吸出し防止工	t=10mm	m	39.0		明細ブロック
		排水路敷コンクリート打設	200U柵-90	m	51.0		明細ブロック
		板柵工 3段		m	1.5		明細ブロック
		現場打ちボックス　29型	1.2×1.2×1.2 T=200 (鉄筋)	箇所	1.0		
		ポリエチレン管布設	φ500 ダブル管	m	3.0		
		ポリエチレン管布設	φ500 45° エルボ	個	1.0		
		水槽　蓋	縞鋼板蓋	式	1.0		
		底版パネル工	250U柵-90用	m	301.0		明細ブロック
		排水路路肩工		m	28.0		明細ブロック
		土留め　板柵工	2段	m	300.0		明細ブロック
		用水路嵩上工		m	26.0		明細ブロック
		排水路法面工		m	26.0		明細ブロック
		小運搬(二次製品)	コンクリート二次製品 L=100m未満	t	144.0		
		小運搬(砕石等)	砕石 L=100m未満	m3	162.0		
	道路						
		道路横断工	ボックスカルバート 160×100	箇所	1.0		明細ブロック
		湧水処理工　道路脇	ポリ有孔管　φ100	m	78.0		明細ブロック
		湧水処理工　道路脇	ポリ無孔管　φ100	m	6.0		明細ブロック
		湧水処理工　道路脇	ポリ管　90° エルボ　φ100	個	1.0		
		ガードレール撤去	土中式 スクラップ	m	5.0		
		整地工　畑	敷均し	箇所	1.0		明細ブロック
		整地工　田	敷均し	箇所	1.0		明細ブロック
		道路拡幅工		箇所	1.0		明細ブロック

第 1 工区

付帯水路工直接工事数量明細書

B-1レベル 工種	B-2レベル 種別	B-3レベル、C1レベル 細別	規格	単位	数量		備 考
					当初	第1回変更	
		PC板設置	30種、L=4.50m、幅=1.0m、 t=10cm	枚	2.0		
		ガードレール設置	コア削工 φ200	箇所	3.0		
		ガードレール設置	レール	m	15.0		
		コンクリート構造物取壊し	鉄筋	m3	7.8		
		殻運搬・処理	コンクリート殻（有筋） L=3.5km	m3	7.8		
		スクラップ	鉄 ヘビー H3	t	0.4		
		殻運搬	鉄 L=6.1km	t	0.4		
		土砂運搬	バックホウ積込	m3	71.0		
			4tダンプトラック L=0.7km	m3	71.0		

第　1　工区

付帯水路工水路数量計算書

No.1

路線名称	布施換え工		嵩上げ	嵩上げ	U型水路	吸出防止工	敷コンクリート		板柵工	水槽	ポリ管	ポリ管	底版パネル工
	U40×40	U40×40	槽18-1	槽18-2	U40用蓋			200U90用	3段	29型	ダブル	45° エルボ	250U90用
		H=10落			撤去・設置						φ500	φ500	
11-1 既設水路	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7-1 U40×40	134	2	-	-	2	-	-	-	-	-	-	-	-
7-1 U40×40	-	-	1	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7-1　北側	-	-	-	-	-	11	-	-	-	-	-	-	-
7-1 200U柵-90	-	-	-	-	-	-	-	51	-	-	-	-	-
7-1　西側	-	-	-	-	-	-	-	-	1.5	1	3	1	-
13-1 北側	-	-	-	-	-	27.6	-	-	-	-	-	-	12
18 250U柵-90	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	289
14-1 東側	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
計	134	2	1	1	2	38.6	-	51	1.5	1	3	1	301
個所													

【208-117004】　　-

第　1　工区

付帯水路工水路数量計算書

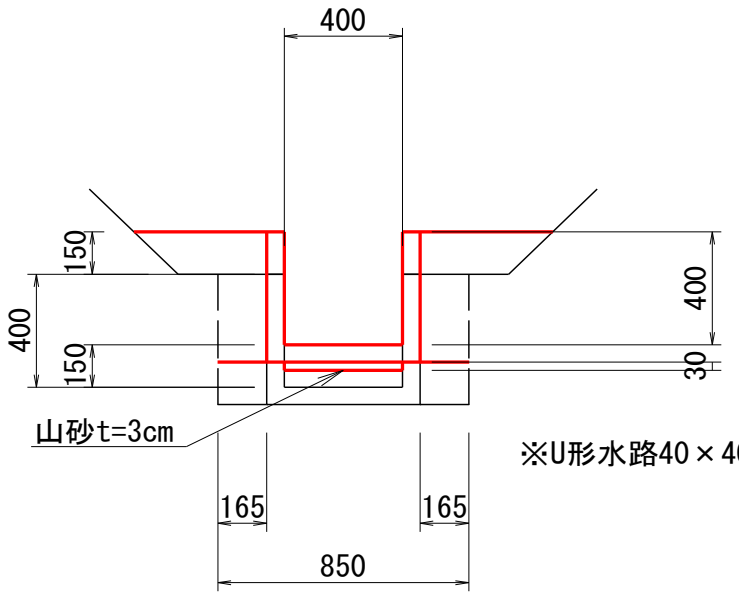
路　線　名　称	排水路 路肩工	土留 板柵工 2段	水槽蓋 縞鋼板蓋	用水路嵩上	排水路法面								
11-1 既設水路	－	－	－	－	－								
7-1 U40×40	－	－	－	－	－								
7-1 U40×40	－	－	－	－	－								
7-1　北側	－	－	－	－	－								
7-1 200U柵-90	－	－	－	－	－								
7-1　西側	－	－	1	－	－								
13-1 北側	27.6	－	－	－	－								
18 250U柵-90	－	300	－	－	－								
14-1 東側	－	－	－	26	28								
計	27.6	300	1	26	28								

付帯水路工道路数量計算書

第　1　工区

路線名称	道路横断工		湧水処理工	湧水処理工	湧水処理工	ガードレール	整地工	道路拡幅工	PC板	整地工	ガードレール設置		
	160×100		道路脇	道路脇	ポリ管	撤去	畑		設置	田	コア削工	支柱	レール
			有孔管	無孔管	90エルボ						φ200	Gr-C-2BS	
1-1 道路横断工	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
2-1 湧水処理工	-	-	78	6	1	-	-	-	-	-	-	-	-
4-1ガードレール撤去	-	-	-	-	-	5	-	-	-	-	-	-	-
2-3　畑	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-
6-1 道路拡幅工	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
8-1 500支道	-	-	-	-	-	-	-	-	2	-	-	-	-
9-1　田	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
18-2 現況道路	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	1	9.4
18-3 現況道路	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2	2	6
計	1	-	78	6	1	5	1	1	2	1	3	3	15.4
個所													

構　造　物　名	用水路布設替工　U40×40	第 1 工区



KC=0.15
B=0.11
R=0.10

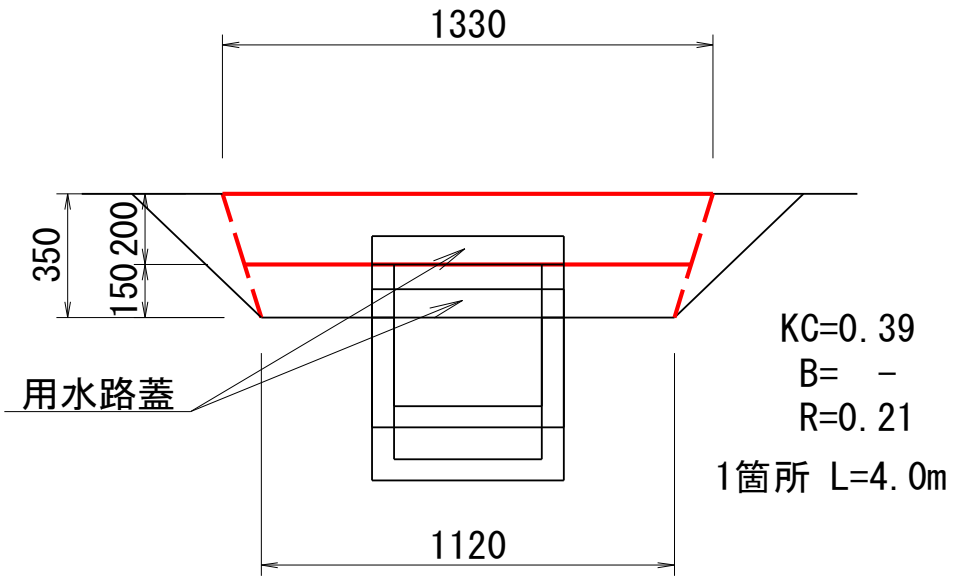
※U形水路40×40を15cmあげる

100m 当り

名　称	区　分	算　式	数　量	
機械掘削	バックホウ 0.35m3	0.15×100.0=	15.0	m3
埋戻	+タコ	0.10×100.0=	10.0	m3
盛土	+タコ	0.11×100.0=	11.0	m3
不足土		15.0-(10.0+11.0)/0.90=	8.3	m3
基礎材	山砂	0.40×0.03×100.0=	1.20	m3
U形水路布設替	U40×40 撤去	100.0=	100.0	m
U形水路布設替	U40×40 布設	100.0=	100.00	m

【208-117004】

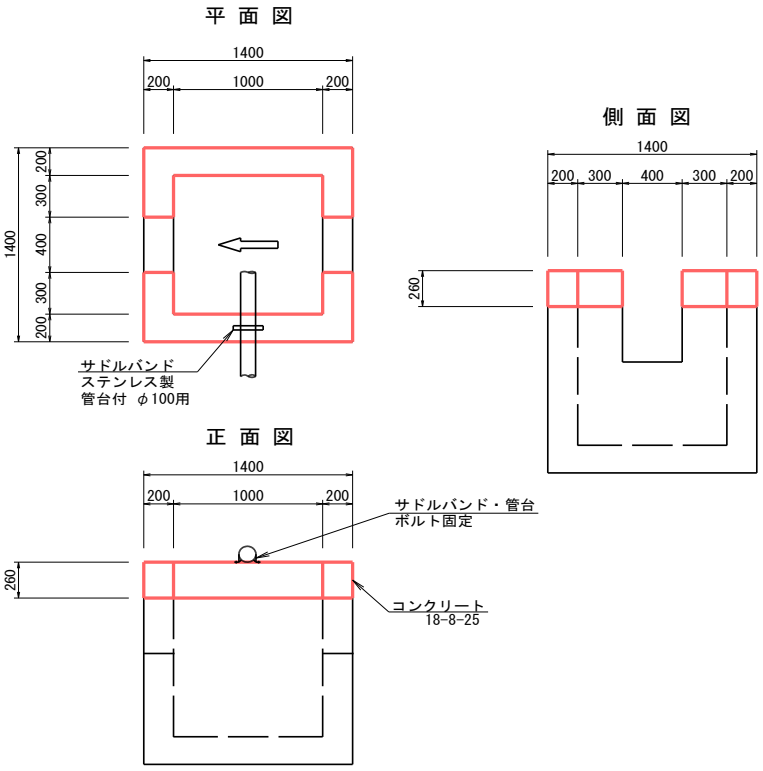
構　造　物　名	用水路蓋撤去・設置工　U40×40	第 1 工区



1.0箇所当り

名　称	区　分	算　式	数　量	
機械掘削	バックホウ 0.35m3	0.39×4.0=	1.56	m3
埋戻	+タコ	0.21×4.0=	0.84	m3
残土処分		用水路布施換え工へ流用 1.56-0.84=0.72m3		
U形水路蓋布設替	U40×40用蓋 撤去	4.0=	4.0	m
U形水路蓋布設替	U40×40用蓋 布設	4.0=	4.0	m

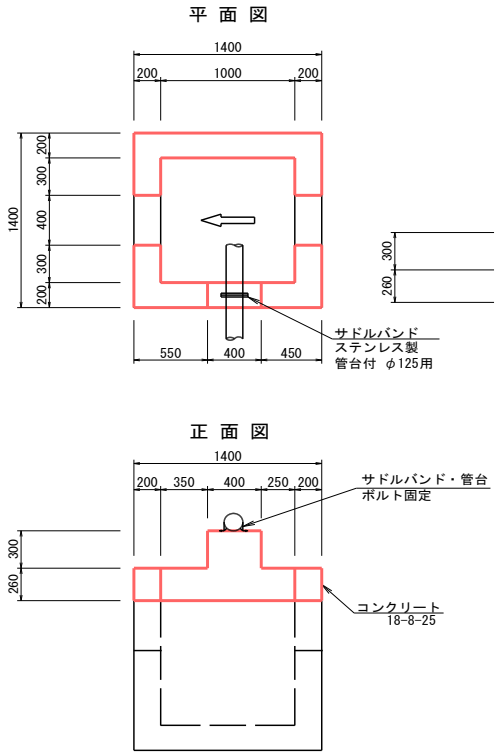
構　造　物　名	槽18-1　嵩上げ	第 1 工区



1.0箇所 当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
打ち継ぎ目処理		1.40×0.20×2+0.30×0.20×4=	0.8	m2
コンクリート 人力打設	18-8-25	(1.40×0.20×2+0.30×0.20×4)×0.26=	0.2	m3
型枠	無筋構造物	1.40×0.26×2+1.00×0.26×2+0.50×0.26×4+0.30×0.26×4+0.20×0.26×4=	2.3	m2
養生	無筋構造物	(1.40×0.20×2+0.30×0.20×4)×0.26=	0.2	m3
		(積算はコンクリート打設に含む)		
サドルバンド	ステンレス製 管台付 φ100用	1.00=	1.00	個

構　造　物　名	槽18-2　嵩上げ	第 1 工区

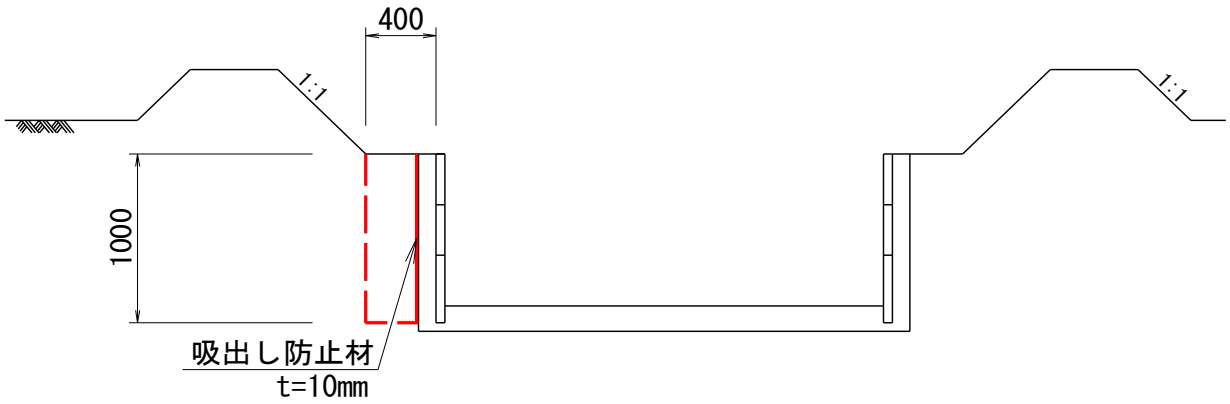


1.0箇所 当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
打ち継ぎ目処理		1.40×0.20×2+0.30×0.20×4=	0.8	m2
コンクリート 人力打設	18-8-25	(1.40×0.20×2+0.30×0.20×4)×0.26+0.40×0.30×0.20=	0.2	m3
型枠	無筋構造物	1.40×0.26×2+1.00×0.26×2+0.50×0.26×4+0.30×0.26×4+0.20×0.26×4+0.40×0.30×2+0.30×0.20×2=	2.6	m2
養生	無筋構造物	(1.40×0.20×2+0.30×0.20×4)×0.26+0.40×0.30×0.20=	0.2	m3
		(積算はコンクリート打設に含む)		
サドルバンド	ステンレス製 管台付 φ125用	1.00=	1.00	個

【208-117004】

構　造　物　名	吸出し防止工	第 1 工区

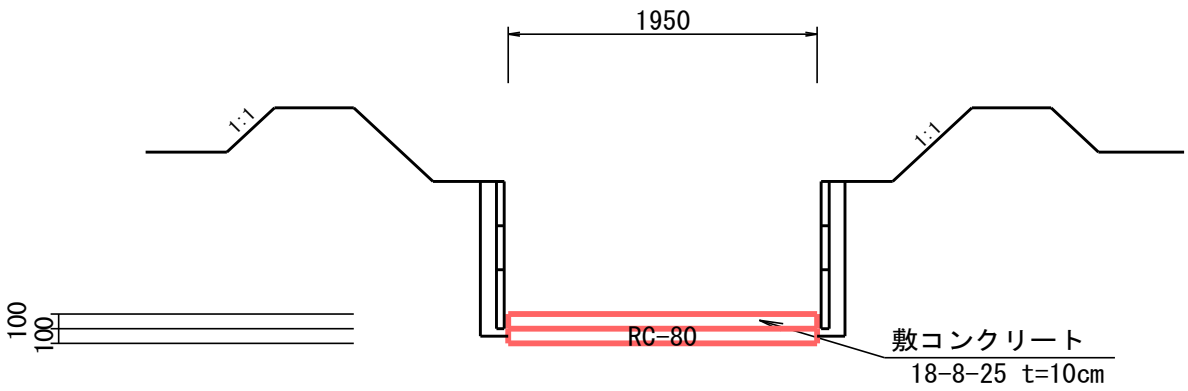


150m当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
バックホウ掘削	0.35m3	0.40×1.00×150.0=	60.0	m3
埋戻	+タコ	0.40×1.00×150.0=	60.0	m3
吸出し防止材	t=10mm	1.00×150.0=	150.0	m2

【208-117004】

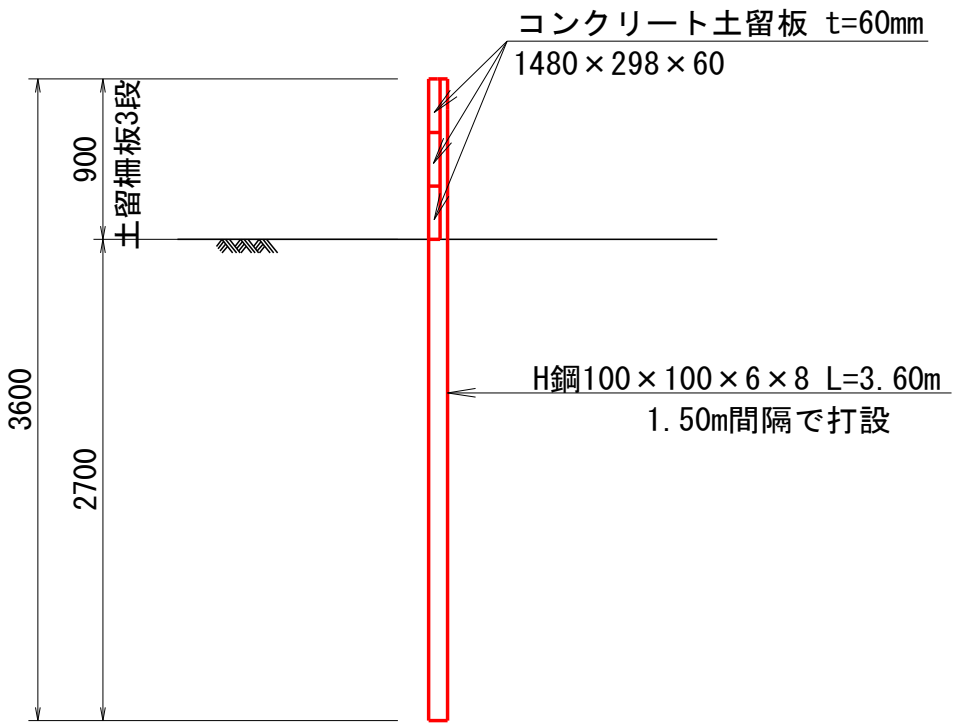
構　造　物　名	200U柵-90敷コンクリート	第１工区



１００ｍ 当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
整　形　工	基面整正	1.95×1.34/1.50×100＝	174.2	m2
基　礎　材	RC-80 t=10cm	1.95×1.34/1.50×100＝	174.2	m2
コンクリート 人力打設	無筋 18-8-25	1.95×0.10×1.34/1.50×100＝	17.4	m3
養　生	一般 無筋構造物	1.95×0.10×1.34/1.50×100＝	17.4	m3
		(積算はコンクリート打設に含む)		

名　　称	柵板工(3段)	第 1 工区

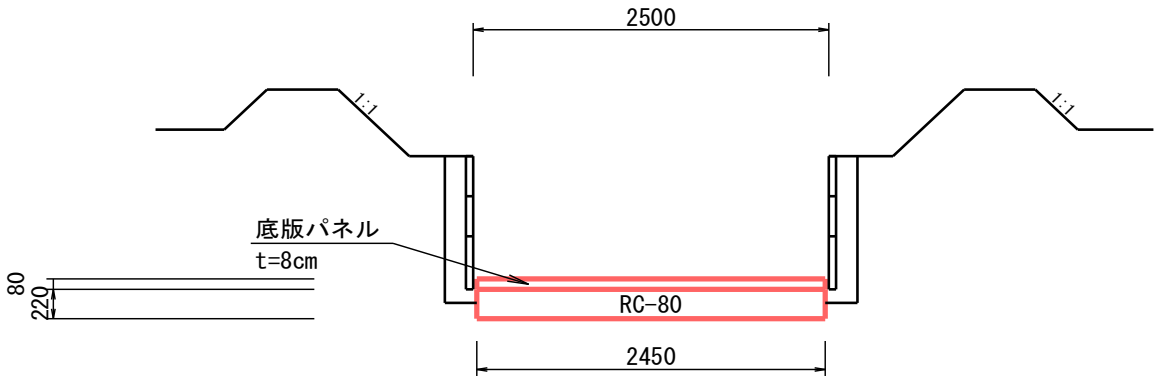


150m 当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
H鋼打込み	バイブロハンマ		100.0	箇所
土留め工	3段	150.0=	150.00	m
	C0土留め板 t=60mm	300枚	300.00	枚
	H鋼100×100 ×6×8L=3.6m	100本	100.00	本

【208-117004】

構　造　物　名	250U柵-90底版パネル工	第 1 工区



150m 当り

名　称	区　分	算　式	数　量	
整形	基面整正	2.45×1.35/1.50×150.0=	330.75	m2
基礎材	RC-80 t=22cm	2.45×1.35/1.50×150.0=	330.75	m2
底版パネル	250用 572kg	150.0/1.50	100.0	枚
底版パネル布設		150.0/1.50	100.0	枚

【208-117004】

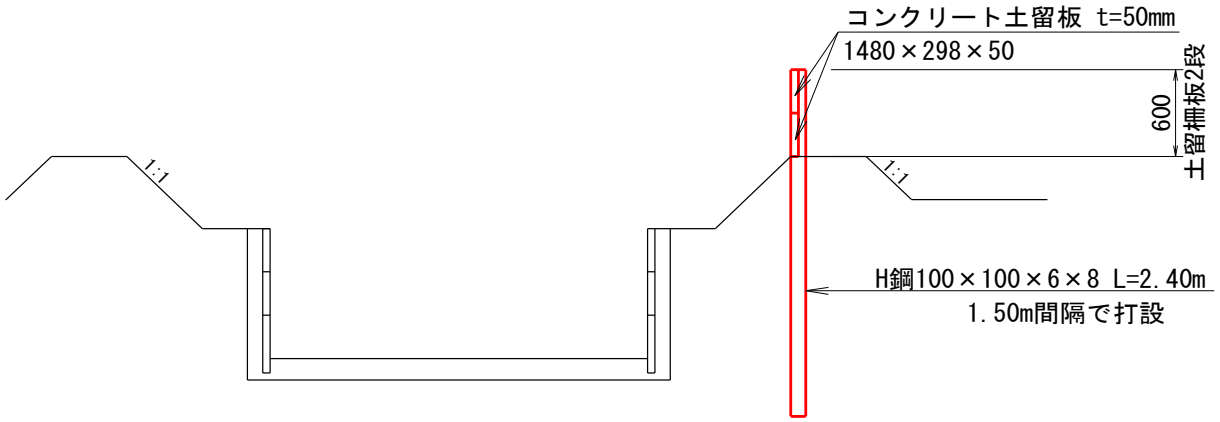
構　造　物　名	排水路路肩工	第 1 工区

B　=0.27
BVL=1.13
BHL=0.50

100m当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
路肩盛土	+タンパ	0.27×100.0=	27.0	m3
盛土法面仕上げ	BVL	1.13×100.0=	113.0	m2

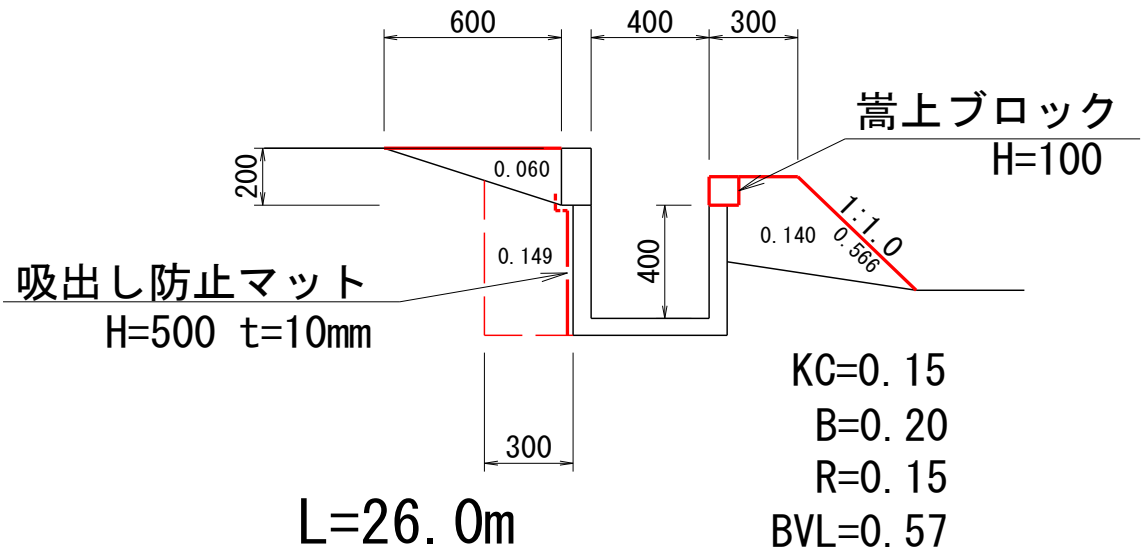
名　　称	土留め柵板工(2段)	第 1 工区



150m 当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
H鋼打込み	バイブロハンマ	150/1.50	100.0	箇所
土留め工	2段	150.0=	150.00	m
	CO土留め板 t=50mm	200枚	200.00	枚
	H鋼100×100 ×6×8L=2.4m	100本	100.00	本

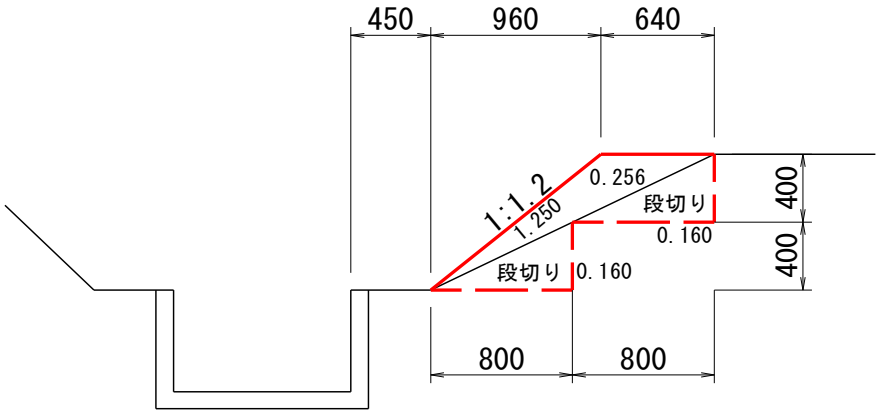
構　造　物　名	用水路嵩上工　U40×40	第 1 工区



100m 当り

名　称	区　分	算　式	数　量	
機械掘削	バックホウ 0.35m3	0.15×100.0=	15.0	m3
埋戻	+タコ	0.15×100.0=	15.0	m3
盛土	+タコ	0.20×100.0=	20.0	m3
盛土法面仕上げ		0.57×100.00=	57.0	m2
嵩上ブロック	H=100	100.00=	100.00	m
吸出し防止マット	H=500 t=10mm	0.50×100.00=	50.00	m2

構　造　物　名	排水路法面工	第 1 工区



L=28.0m

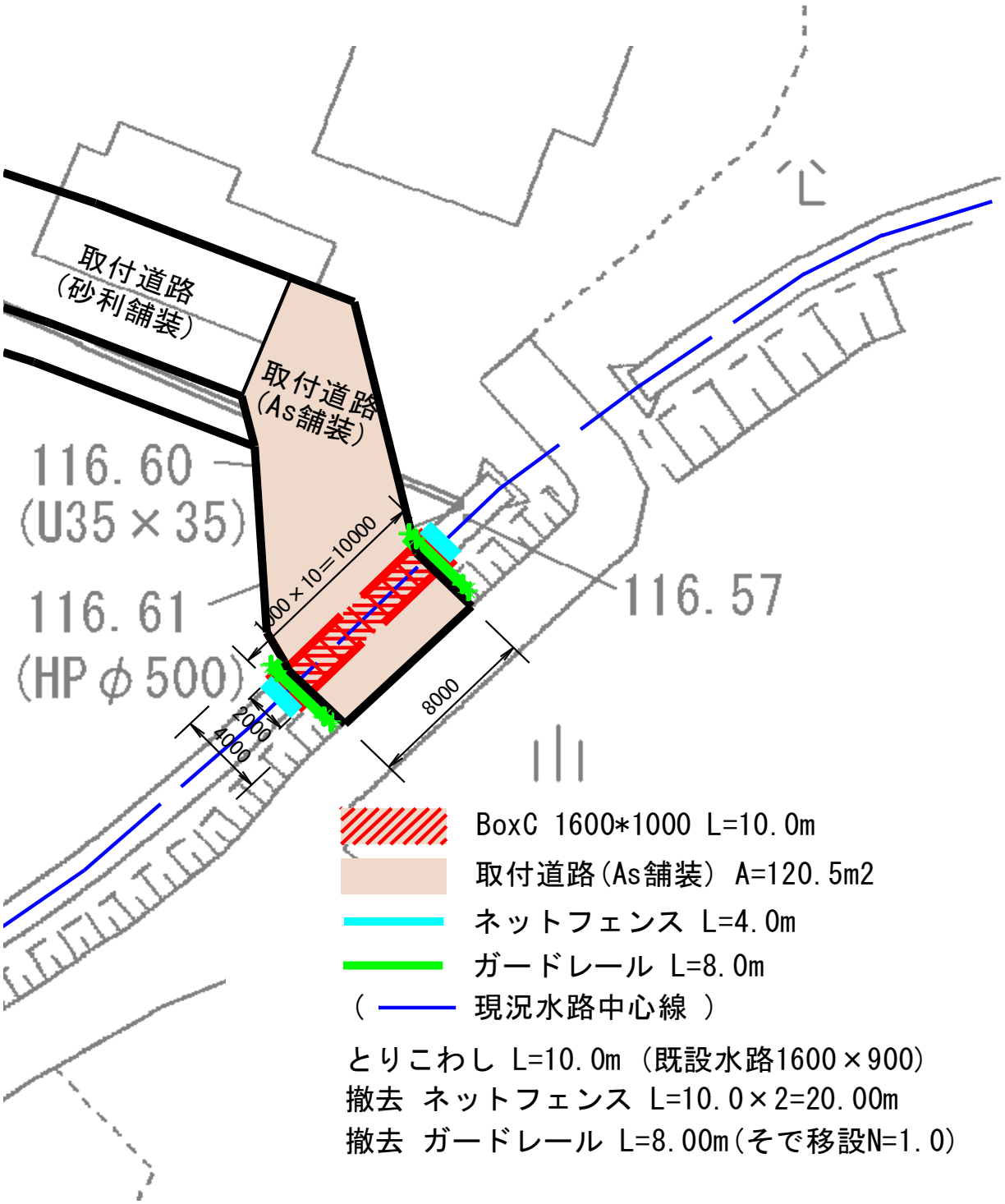
KC=0.32（段切り）
KB=0.26
BVL=1.25

100m 当り

名　称	区　分	算　式	数　量	
機械掘削 段切り	バックホウ 0.35m3	0.32×100.0=	32.0	m3
盛土	+タンパ	0.26×100.0=	26.0	m3
盛土法面仕上げ		1.25×100.00=	125.0	m2

名　称	道路横断工-1	縮 尺		番 号	

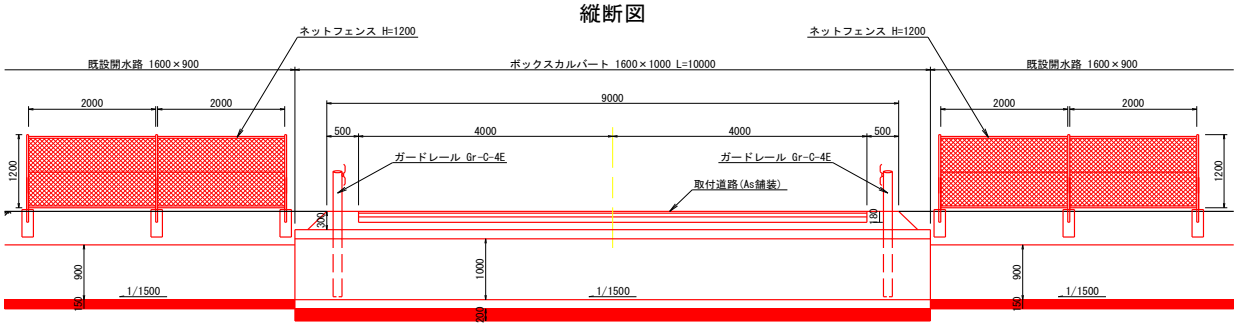
現況計画平面図



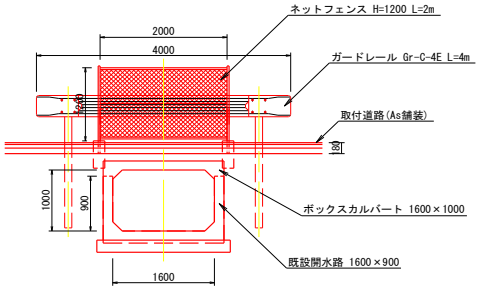
とりこわし L=10.0m (既設水路1600×900)
撤去 ネットフェンス L=10.0×2=20.00m
撤去 ガードレール L=8.00m(そで移設N=1.0)

名　称	道路横断工-2	縮 尺		番 号	

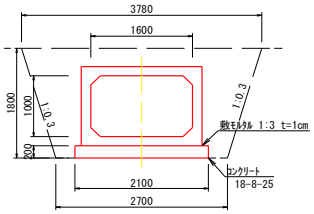
縦断図



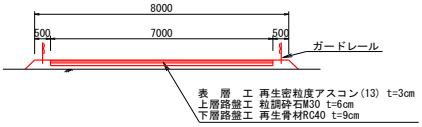
横断図



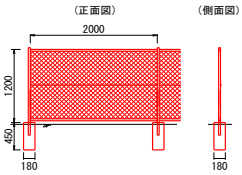
Box.C 160×100



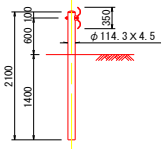
取付道路



ネットフェンス H=1.2



ガードレール　Gr-C-4E



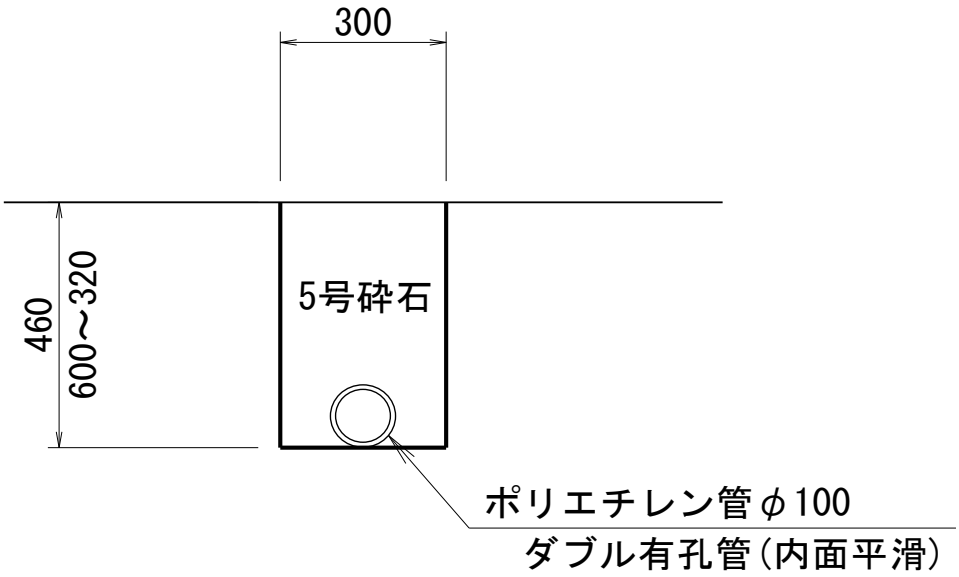
名　　称	道路横断工-3	第 1 工区

1箇所当り

名　称	区　分	算　　式	数　量	
機械掘削	バックホウ 0.60m3	(3.78+2.70)/2×1.80×10.00-2.00×1.10×10.00=	36.3	m3
人力埋戻	バックホウ +タンパ	(3.78+2.70)/2×1.80×10.00-(2.10×0.20+1.90×1.30)×10.00=	29.4	m3
整形	基面整正	2.10×10.00=	21.0	m2
コンクリート	18-8-40	2.10×0.20×10.00=	4.2	m3
養生	特殊・小型構	2.10×0.20×10.00=	4.2	m3
型枠	小型構造物	2.10×0.20×2+0.20×10.00×2=	4.8	m2
敷モルタル	1:3 t=1cm	0.01×1.90×10.00=	0.19	m3
		(コンクリート、養生、型枠、敷モルタルの積算はボックスカルバート布設に含む)		
BOX-C機械布設	160×100	10.00=	10.0	m
ガードレール 設置	Gr-C-4E	4.00×2=	8.0	m
ネットフェンス 設置	亜鉛メッキ H=1.20m	2.00×2=	4.0	m
取付舗装				
掘削	バックホウ 0.35m3	120.5×0.18=	21.7	m3
下層路盤工	再生骨材40 t=9cm	120.50=	120.5	m2
上層路盤工	粒調砕石M-30 t=6cm	120.50=	120.5	m2
表層工	再生密粒度 アスコン13t=3cm	120.50=	120.5	m2
とりこわし	鉄筋構造物	別紙計算書		
ネットフェンス 撤去	スクラップ H=1.20	10.00×2=	20.0	m
ガードレール撤去	スクラップ 土中式	8.00=	8.00	m

構　造　物　名	湧水処理工（道路脇）有孔管	第 1 工区

有孔管　バックホウ掘削

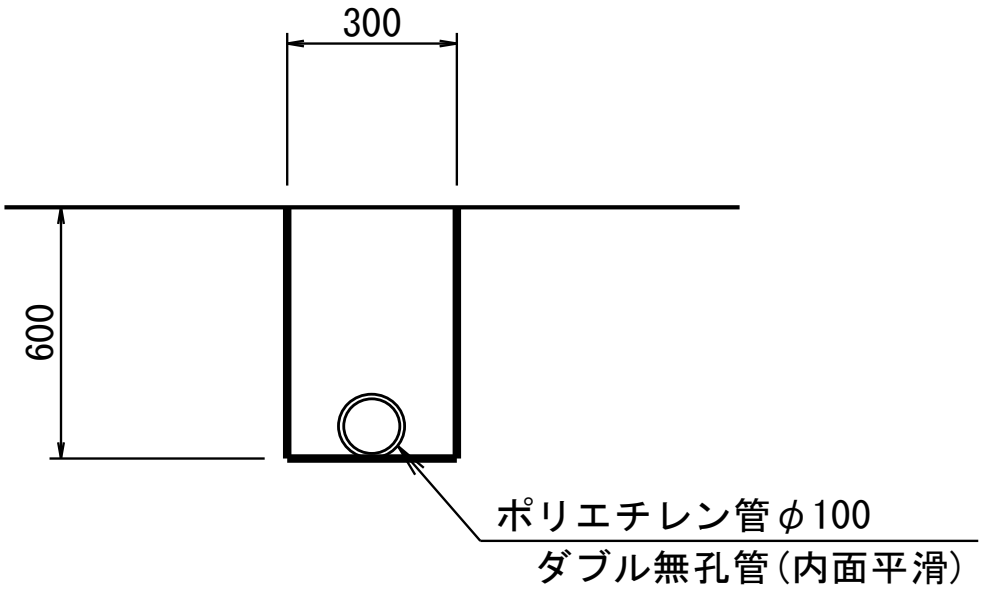


100m当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
バックホウ掘削	0.35m3	0.30×0.46×100=	13.8	m3
被覆材投入	砕石5号	(0.30×0.46-0.059×0.059×3.14)×100=	12.7	m3
被覆材	砕石5号	(0.30×0.46-0.059×0.059×3.14)×100×1.05=	13.3	m3
残土処分	4t ダンプトラック	0.30×0.46×100=	13.8	m3
	L=2.0km			
排水管布設	ポリ有孔管 φ100		100.0	m

構　造　物　名	湧水処理工（道路脇）無孔管	第 1 工区

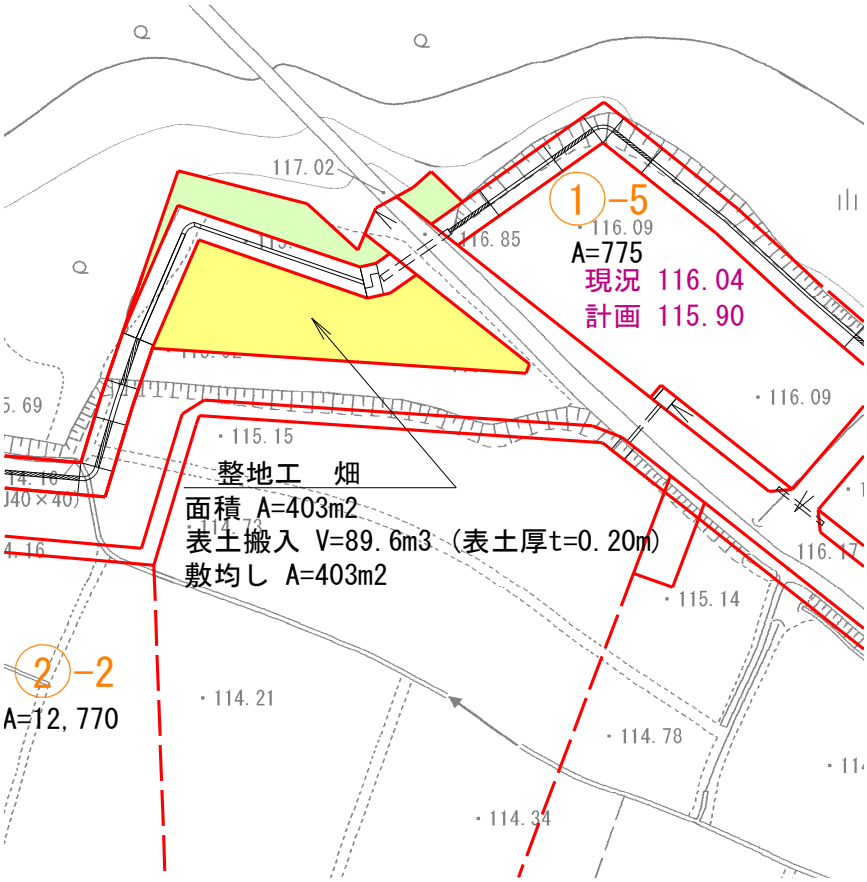
無孔管　バックホウ掘削



100m当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
バックホウ掘削	0.35m3	0.30×0.60×100＝	18.0	m3
埋戻		(0.30×0.60-0.059×0.059×3.14)×100=	16.9	m3
排水管布設	ポリ無孔管 φ100		100.0	m

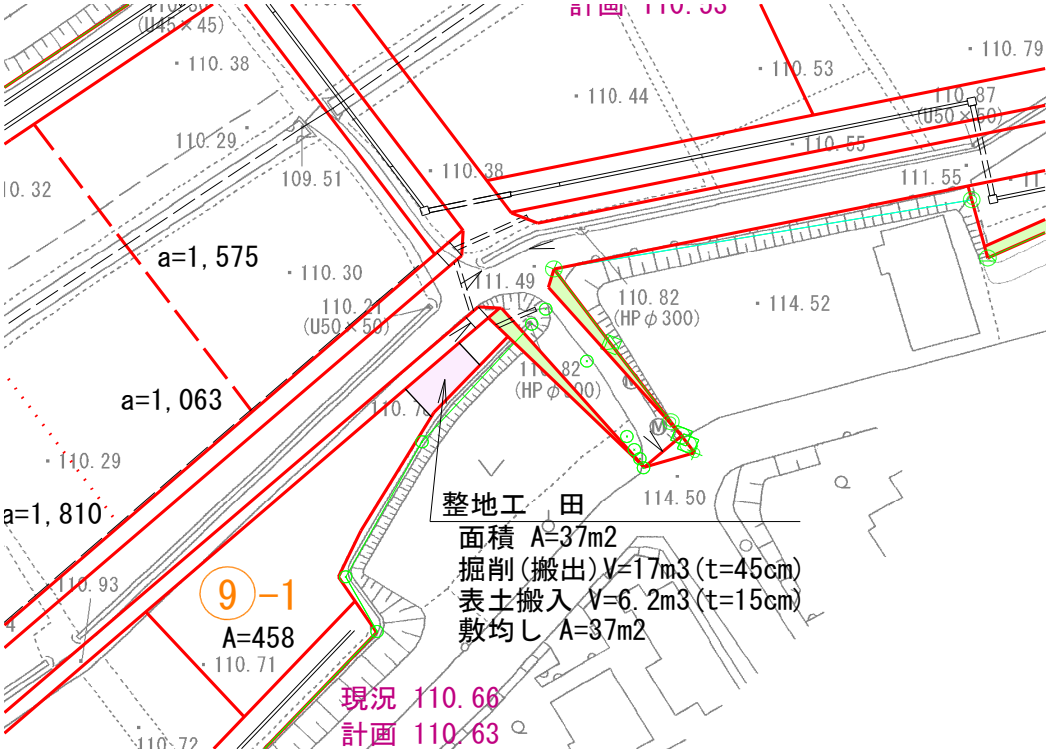
構　造　物　名	整地工　畑	第 1 工区



1.0箇所当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
表土搬入		403×0.20/0.90=	89.6	m3
畑面敷均し	ブルドーザー	403.0=	403.0	m2

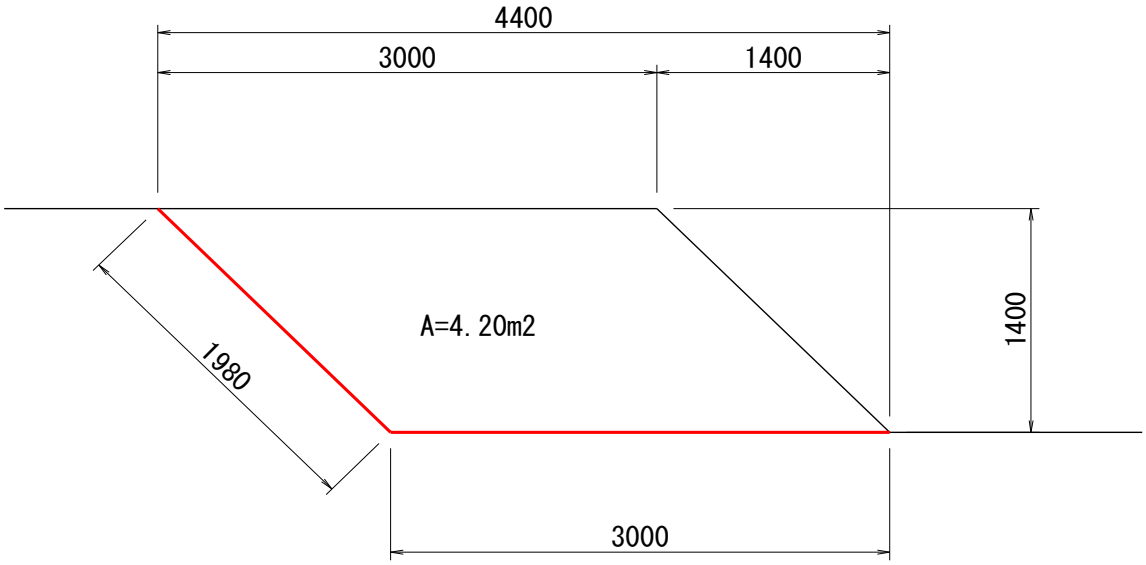
構　造　物　名	整地工　田	第 1 工区



1.0箇所当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
機械掘削		37×0.45=	16.7	m3
表土搬入		37×0.15/0.90=	6.2	m3
田面敷均し	ブルドーザー	37.0=	37.0	m2

構　造　物　名	道路拡幅工	第 1 工区



道路拡幅延長　L=31.0m

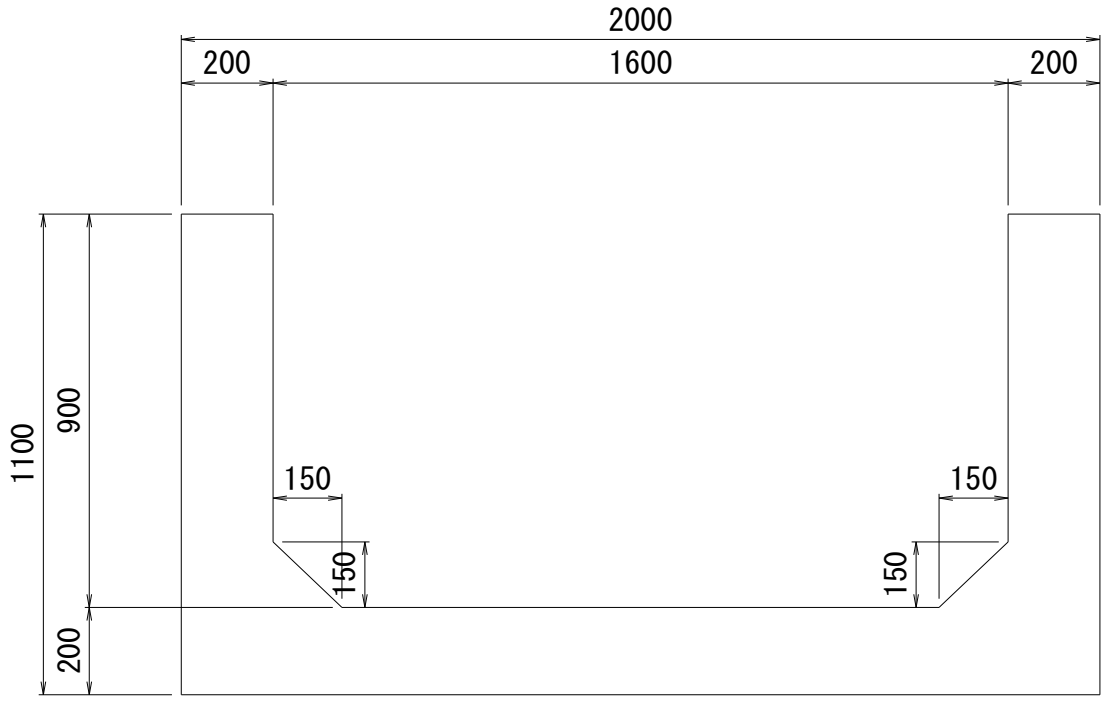
L=31.0m地点で収束する

1.0箇所当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
機械掘削	バックホウ 0.35m3	(3.00×1.40×31.00)/3=	43.4	m3
切土法面仕上げ		1.98/2×31.0=	30.7	m2
張芝工	市松張	1.98/2×31.0/2=	15.3	m2

構造物名	コンクリート構造物取壊し 現場打水路　　N=1.0箇所　(L=10.0m) 道路横断工　　第 1 工区

略　図



1箇所当り(L=10m)

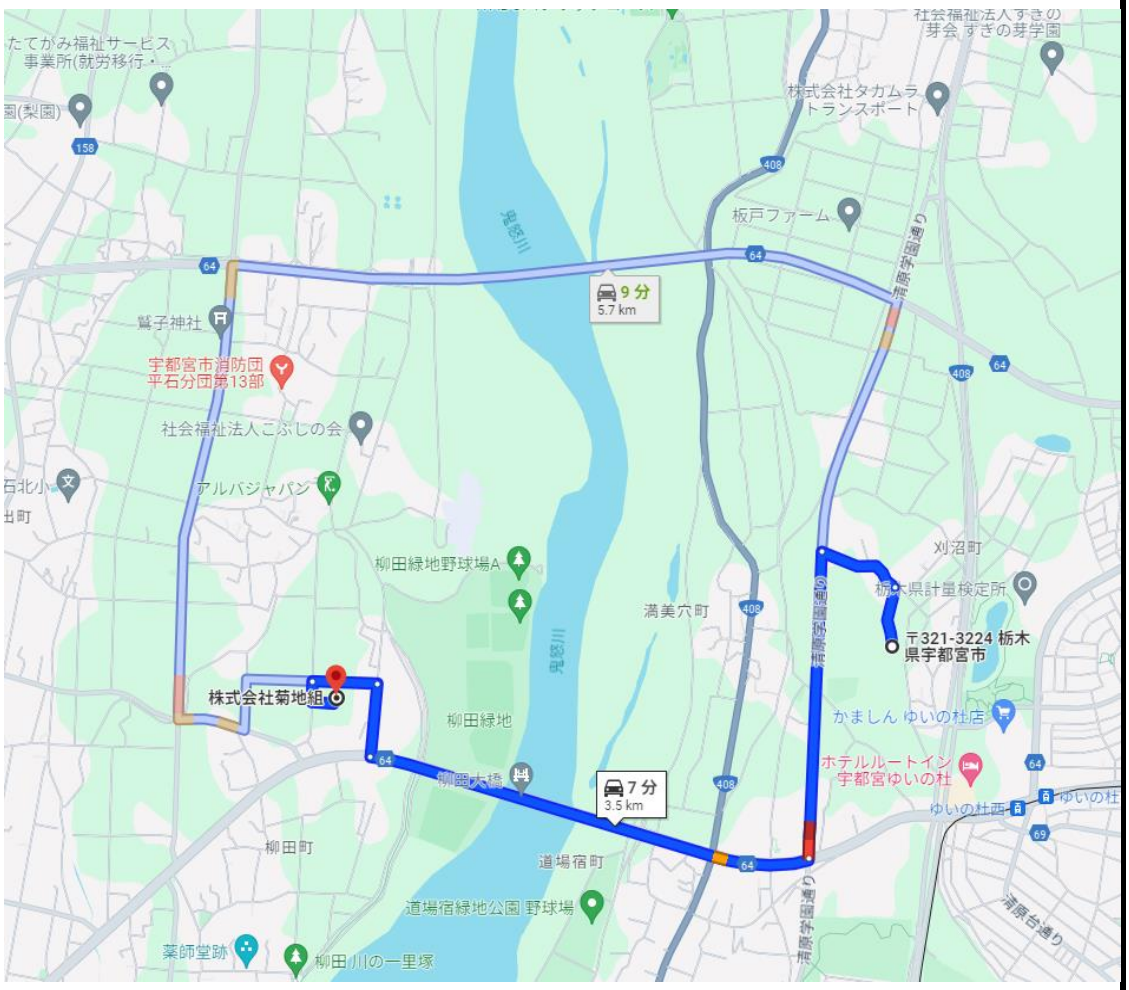
鉄筋コンクリート	(2.00×1.10-1.60×0.90+(0.15×0.15)/2×2)×10.00＝	7.83 m^3

構造物名	

略　図

産業廃棄物処理運搬距離算出図

コンクリート・アスファルト



㈱菊地組柳田工場

宇都宮市柳田町字稲荷穴948-1

運搬距離 L=3.5km

【208-117004】

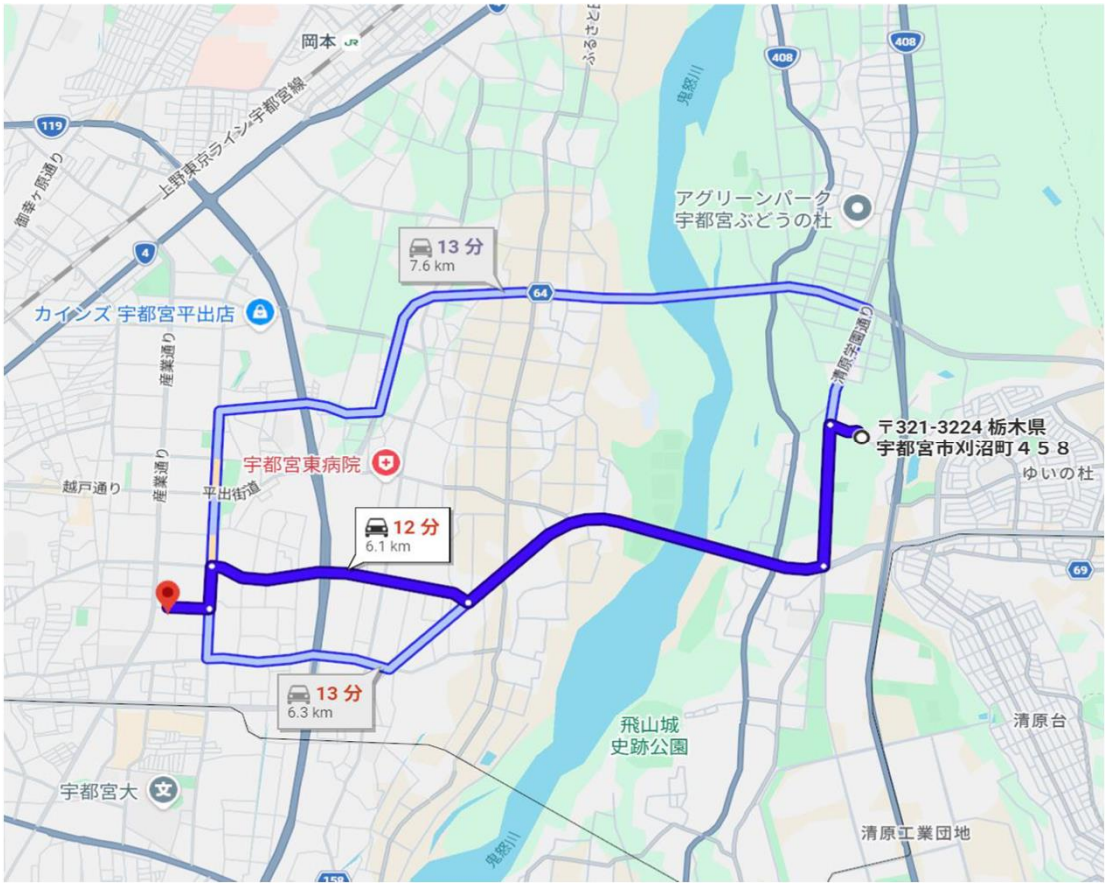
構造物名	スクラップ　　鉄	第 1 工区

1式当り

ネットフェンス	20.0×0.0084＝	0.17　t
	ネットフェンス（H=1200）は重量を8.4kg/mとして算出	
ガードレール	(8.0＋5.0)×0.016＝	0.21　t
	ガードレール（Gr-C-4E）は重量を16.0kg/mとして算出	
スクラップ 計	0.17＋0.21＝	0.38　t

産業廃棄物処理運搬距離算出図

鉄



㈱八幡

宇都宮市平出工業団地45-2

運搬距離 L=6.1km

【208-117004】

水路付帯工諸資材運搬距離算出表（二次製品）

第 1 工区

番号	運搬諸資材名称	数　量 A	単位重量 B	重　量 C＝A×B	距　離 D	重量×距離 E＝C×D	平均距離 E÷C	備　考
1	板柵工2段	400	52.0	20,800	60	1,248,000		300/1.5×2.0=400枚
2	底版パネル250用	193	572.0	110,396	60	6,623,760		289/1.5=193枚
3	板柵工　柱	201	40.6	8,161	60	489,660		
4	底版パネル250用	8	572.0	4,576	90	411,840		
計				143,933	kg	8,773,260	61	m
計上数量				144	t		100m未満	

【208-117004】

水路付帯工諸資材運搬距離算出表（砕石等）

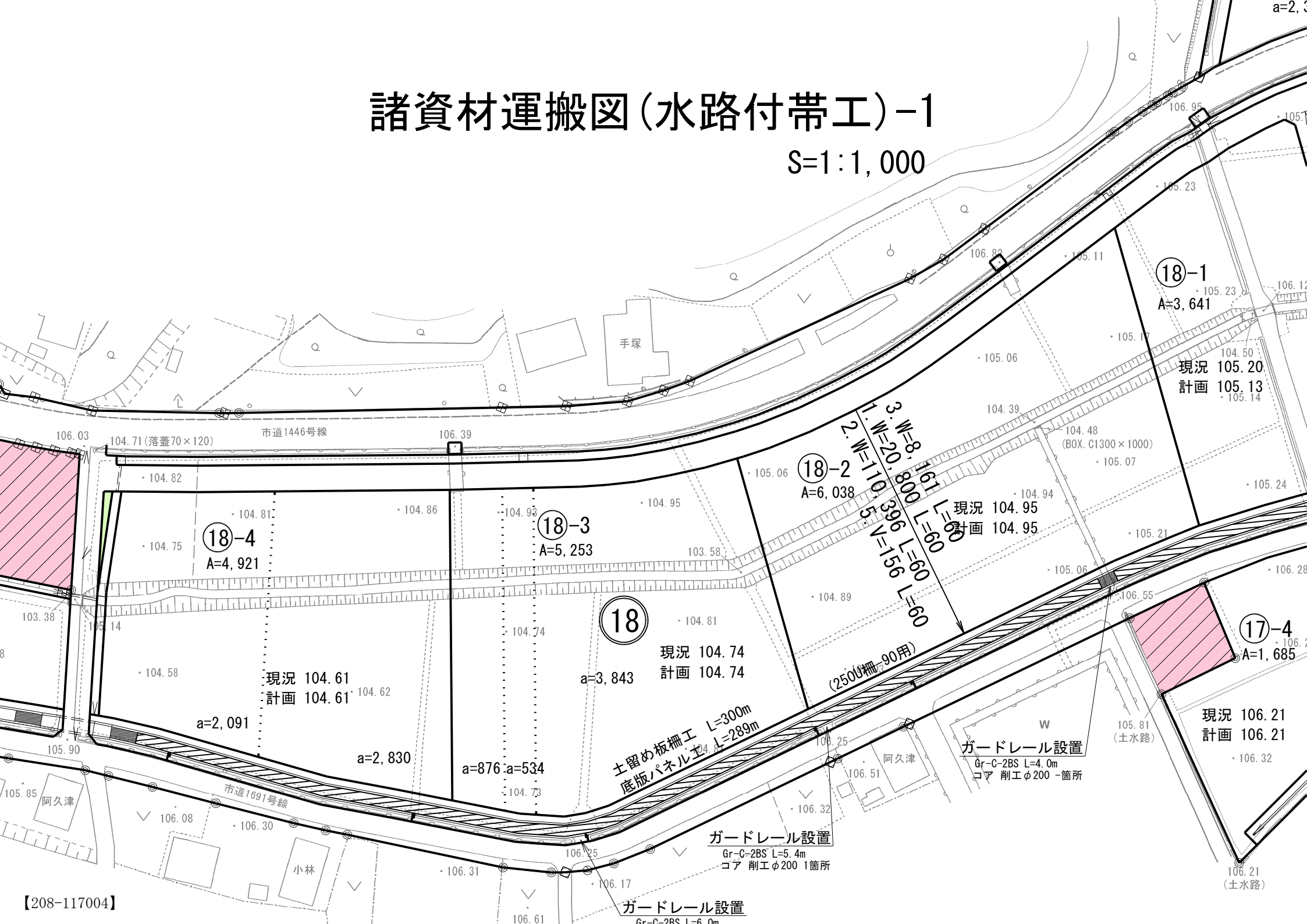
第 1 工区

番号	運搬諸資材名称	数　量 A	単位重量 B	重　量 C＝A×B	距　離 D	重量×距離 E＝C×D	平均距離 E÷C	備　考
5	底版パネル250用	289	0.539	156	60	9,360		2.45×0.22=0.539
6	底版パネル250用	12	0.539	6	90	540		
計				162	m3	9,900	61	m
計上数量				162	m3		100m未満	

【208-117004】

諸資材運搬図(水路付帯工)-1

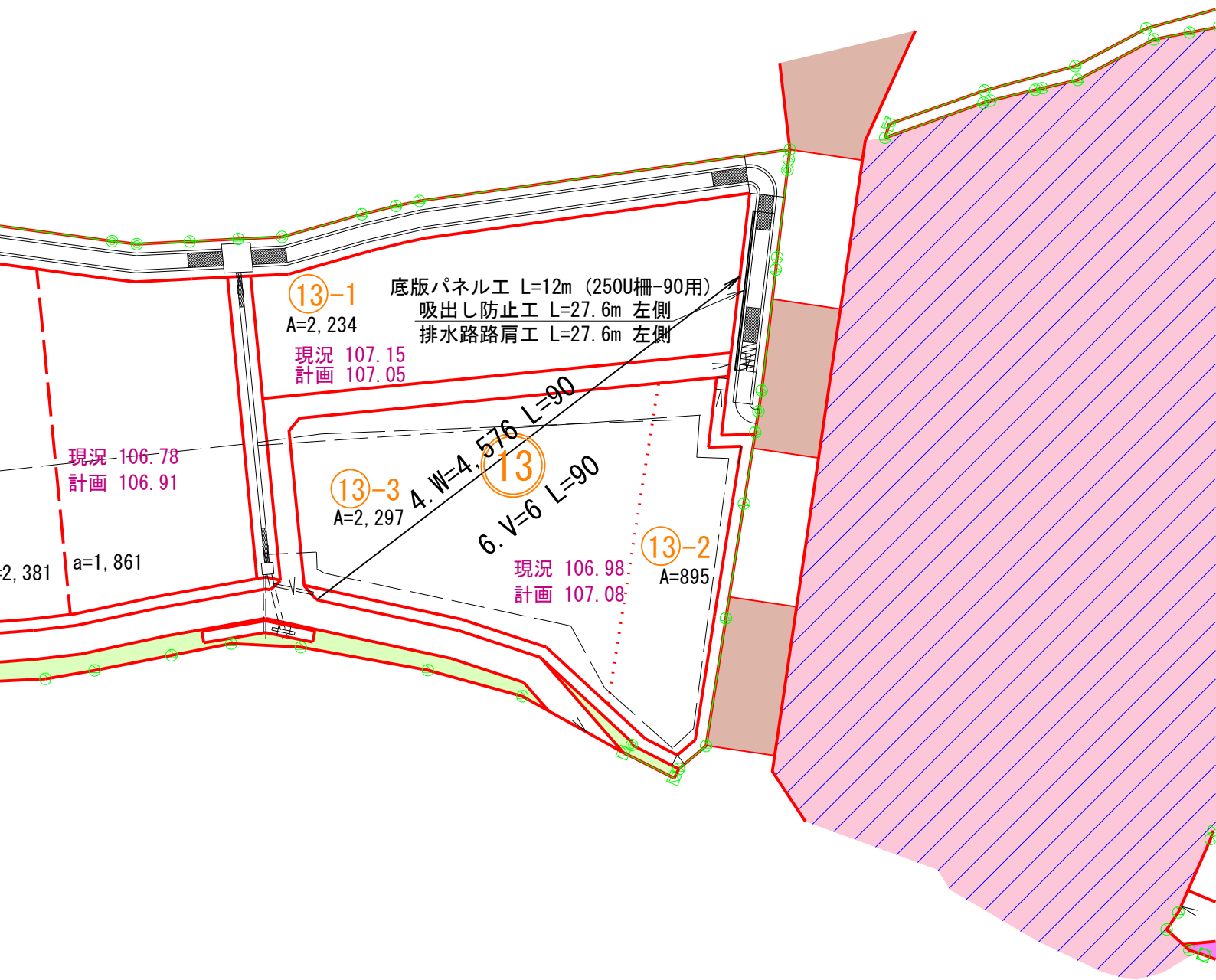
S=1:1,000



【208-117004】

諸資材運搬図(水路付帯工)-2

S=1:1,000



【208-117004】

道路付帯工諸資材運搬距離算出表（土砂等）

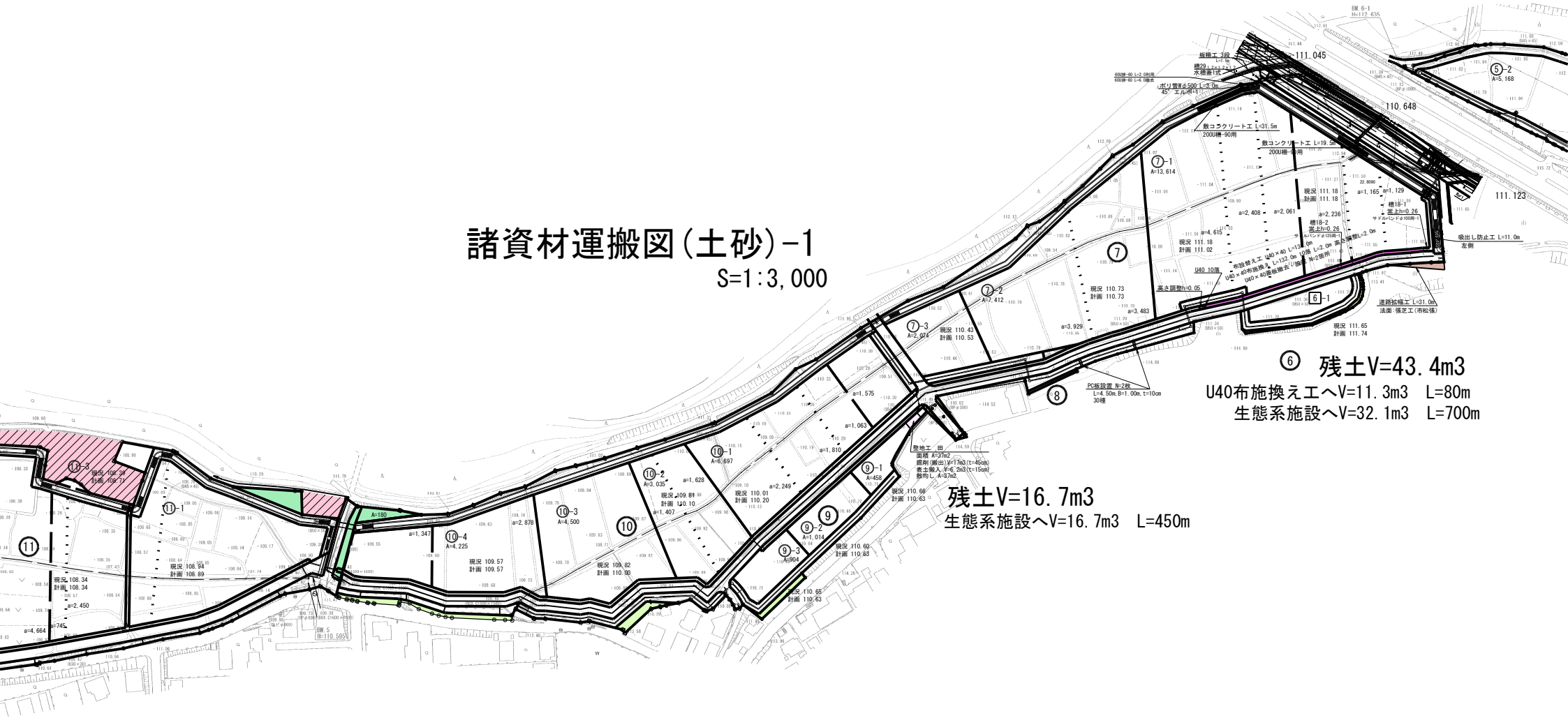
第 1 工区

番号	運搬諸資材名称	数量 A	単位重量 B	重量 C＝A×B	距離 D	重量×距離 E＝C×D	平均距離 E÷C	備考
1	道路拡幅工から U40×40 布施換え	1	11.3	11	80	880		8.3/100×136=11.3
2	道路拡幅工から 生態系施設	1	32.1	32	700	22,400		43.4-11.3=32.1
3	整地工　田から 生態系施設	1	16.7	17	450	7,650		16.7
4	湧水処理工から 生態系施設	1	10.8	11	2000	22,000		13.8/100×78=10.8
計				71	m3	52,930	745	m
計上数量				71	m3		L=0.7km	

【208-117004】

諸資材運搬図(土砂)-1

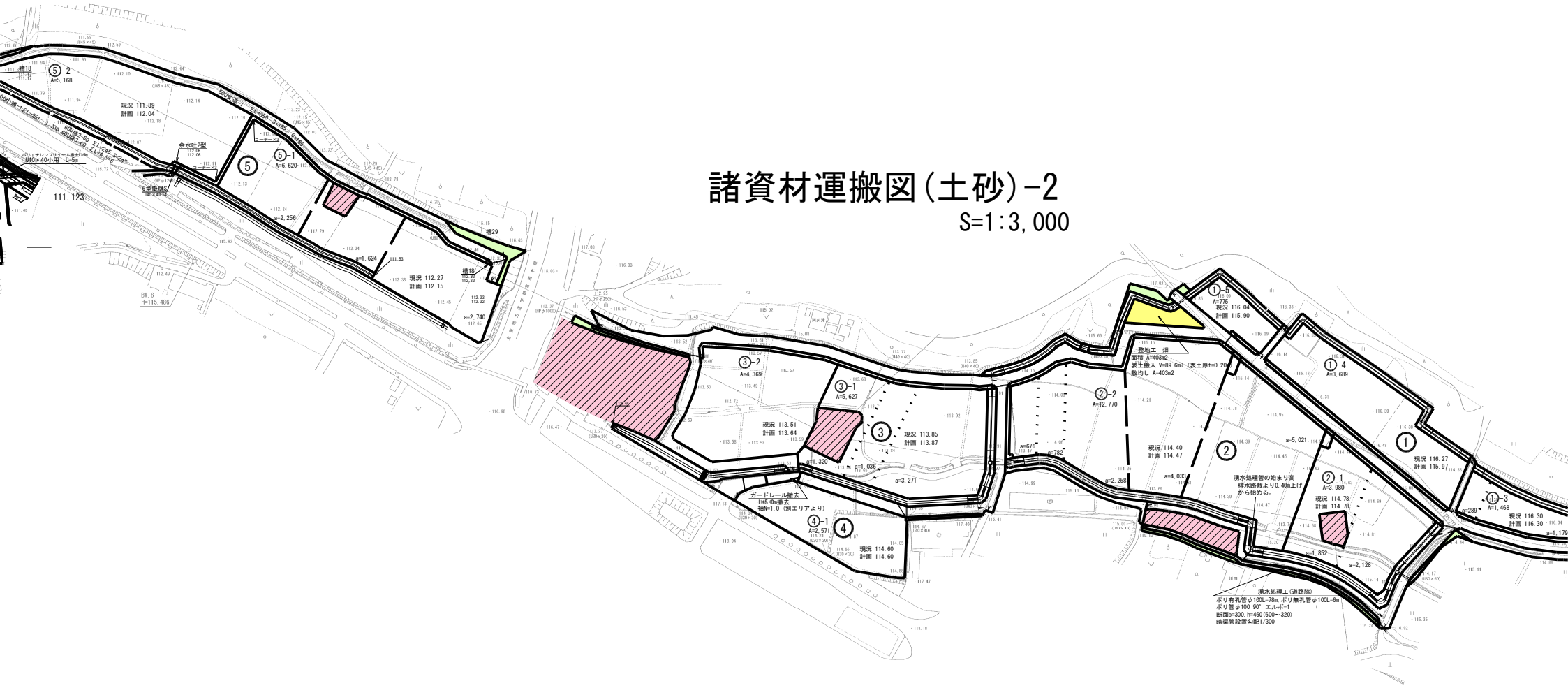
S=1:3,000



【208-117004】

諸資材運搬図(土砂)-2

S=1:3,000



残土V=10.8m3

生態系施設へV=10.8m3　L=2000m

【208-117004】

土砂搬入・搬出土量算出表

第 1 工区

区分	名称	算式	数量	備考
搬出	湧水処理工 （有孔管）	13.8/100×78.0	10.8m3	生態系保全地へ搬出10.8m3
搬出	整地工（田）		16.7m3	生態系保全地へ搬出16.7m3
搬出	道路拡幅工		43.4m3	布設換え工へ搬出11.3m3 生態系保全地へ搬出32.1m3
計			70.9m3	
搬入	布設換え工 U40×U40	8.3/100×136.0	11.3m3	道路拡幅工より搬入11.3m3
搬入	生態系保全地①	21.6/0.9－15.4	8.6m3	湧水処理工（有孔管）、整地工（田）、道路拡幅工より搬入10.8＋16.7＋32.1＝59.6m3 ※(8.6＋17.0＋10.6＋38.8)－59.6＝15.4m3の不足土 ※不足土は上三川町赤沢川地区より搬入
搬入	生態系保全地②	15.3/0.9	17.0m3	
搬入	生態系保全地③	9.5/0.9	10.6m3	
搬入	生態系保全地④	34.88/0.9	38.8m3	
計			86.3m3	

【208-117004】

第 1 工区

仮 設 工 事 数 量 明 細 書

B-1レベル 工種	B-2レベル 種別	B-3レベル、C1レベル 細別	規格	単位	数量			備 考
					当初	第2回変更	第3回変更	
仮設工	仮設工							
		締切排水工	据付・撤去 1台	箇所	1.0			7-1耕区 敷コンクリート
			常時排水 φ50 0以上～7未満 6日	箇所	1.0			
			発動発電機 2kVA 1台	箇所	1.0			
		締切排水工	据付・撤去 1台	箇所	1.0			13圃区 底版パネル工
			常時排水 φ50 0以上～7未満 2日	箇所	1.0			
			発動発電機 2kVA 1台	箇所	1.0			
		締切排水工	据付・撤去 1台	箇所	1.0			18圃区 底版パネル工
			常時排水 φ50 0以上～7未満 44日	箇所	1.0			
			発動発電機 2kVA 1台	箇所	1.0			
		釜場設置工	設置・撤去	箇所	3.0			

【208-117004】

第 1 工区

仮　設　工　設　置　箇　所　調　書

名　　称	規　　格	数　　量	設　置　箇　所	備　考
締切排水工	据付・撤去　1台　φ50	1 箇所	7-1耕区 敷コンクリート	
	発動発電機　1台　2kVA	1 箇所	7-1耕区 敷コンクリート	
	常時排水 供用日　6　0以上～7未満	1 箇所	7-1耕区 敷コンクリート	
	釜場	1 箇所		
締切排水工	据付・撤去　1台　φ50	1 箇所	13圃区 底版パネル工	
	発動発電機　1台　2kVA	1 箇所	13圃区 底版パネル工	
	常時排水 供用日　2　0以上～7未満	1 箇所	13圃区 底版パネル工	
	釜場	1 箇所		
締切排水工	据付・撤去　1台　φ50	1 箇所	18圃区 底版パネル工	
	発動発電機　1台　2kVA	1 箇所	18圃区 底版パネル工	
	常時排水 供用日　44　0以上～7未満	1 箇所	18圃区 底版パネル工	
	釜場	1 箇所		

栃 木 県

水替日数算定 （数量集計）7-1 200U柵-90敷コンクリート

第　1　工区

数 量	名　称	単位					合計	歩 掛	員 数	1日当り 員数	作業 期間	備　　考
圃場用U形柵渠		m										
・SP 床掘り		m3						220.0	1	220.0		
・SP 基面整正		㎡						50.0	2	100.0		
・人力土工(盛土・埋戻)		m3						6.4	2	12.8		
・SP 積込(ルーズ)		m3						310.0	1	310.0		
・SP 法面整形		㎡						140.0				
・鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ柵渠布設(機械)		m						23.4	1	23.4		
敷コンクリート 200U柵-90		m	51.00				51.00					
・SP コンクリート		m3	8.87				8.87	8.0	1	8.0	1.1	
・SP 基面整正		m2	88.84				88.84	50.0	1	50.0	1.8	
・SP 基礎材		m2	88.84				88.84	155.0	1	155.0	0.6	
敷コンクリート 150U柵-120		m										
・SP コンクリート		m3						8.0	1	8.0		
・SP 基面整正		m2						50.0	1	50.0		
												4日×3/2= 6日　計上
計											3.5	≒4　日

※主要作業にて算定

【208-117004】

水替・敷鉄板日数算定 （数量集計）底版パネル工-1

第　1　工区

数 量	名　称	単位					合計	歩 掛	員 数	1日当り 員数	作業 期間	備　考
排水路法止工		m	12.00				12.00					
・SP 床掘り		m3						220.0	1	220.0		
・人力土工(盛土・埋戻)		m3						11.8	2	23.6		
・SP 積込(ルーズ)		m3						310.0	1	310.0		
・SP 基面整正		m2						50.0	2	100.0		
・SP コンクリート		m3						8.0	1	8.0		
・SP コンクリート		m3						8.0	1	8.0		
・SP 型枠		m2						38.0	1	38.0		
・基礎材		m2						155.0	1	155.0		
底版パネル工　250U柵-90		m	12.00				12.00					
・底版パネル工		m	12.00				12.00	23.4	1	23.4	0.5	
・SP 基面整正		m2	26.46				26.46	50.0	1	50.0	0.5	
・SP 基礎材		m2	26.46				26.46	155.0	1	155.0	0.2	
												1日×3/2=2日　計上
【208-117004】	計										1.20	≒1　日

水替・敷鉄板日数算定 （数量集計）底版パネル工-2

第　1　工区

数 量	名　称	単位					合計	歩 掛	員 数	1日当り 員数	作業 期間	備　考
排水路法止工		m	289.00				289.00					
・SP 床掘り		m3						220.0	1	220.0		
・人力土工(盛土・埋戻)		m3						11.8	2	23.6		
・SP 積込(ルーズ)		m3						310.0	1	310.0		
・SP 基面整正		m2						50.0	2	100.0		
・SP コンクリート		m3						8.0	1	8.0		
・SP コンクリート		m3						8.0	1	8.0		
・SP 型枠		m2						38.0	1	38.0		
・基礎材		m2						155.0	1	155.0		
底版パネル工　250U柵-90		m	289.00				289.00					
・底版パネル工		m	289.00				289.00	23.4	1	23.4	12.4	
・SP 基面整正		m2	637.25				637.25	50.0	1	50.0	12.7	
・SP 基礎材		m2	637.25				637.25	155.0	1	155.0	4.1	
												29日×3/2= 44日　計上
【208-117004】	計										29.20	≒29　日

第　1　工区　　付帯生態系保全地直接工事数量明細書

B-1レベル 工種	B-2レベル 種別	B-3レベル、C1レベル 細別	規格	単位	数量		備　考
					当初	第1回変更	
付帯 生態系保全	生態系保全						
		管理用道路　保全地　1	全幅3.0m	式	1.0		明細ブロック
		管理用道路　保全地　2	全幅3.0m	式	1.0		明細ブロック
		管理用道路　保全地　3	全幅3.0m	式	1.0		明細ブロック
		管理用道路　保全地　4	全幅3.0m	式	1.0		明細ブロック
		雨水桝	300×300×300	箇所	4.0		
		グレーチングマス蓋	300×300	枚	4.0		
		塩ビ管布設	VUφ100	m	15.0		
		防草シート		m2	140.0		
		擬木柵	H=900	m	52.0		明細ブロック
		階段工	B=1.00　7段	箇所	1.0		生態系保全地② 明細ブロック
		階段工	B=1.00　12段	箇所	1.0		生態系保全地④ 明細ブロック
		ベンチ		箇所	2.0		明細ブロック
		コンクリート舗装	ベンチ周り	箇所	1.0		明細ブロック
		アジサイ	H=0.50　3.0本立	本	47.0		

第　1　工区

付帯生態系保全地数量計算書

路線名称	管理用道路	管理用道路	雨水枡	グレーチング	塩ビ管	防草シート	擬木柵	階段工	階段工	ベンチ	ｺﾝｸﾘｰﾄ	アジサイ	
		片勾配	300	300×300	VUφ100	SL=1.20	2段	B=1.00	B=1.00		舗装	H=0.50	
								7段	12段			3本立	
保全地　1	1	1	1	1	4	42	38	－	－	2	1	－	
保全地　2	－	1	1	1	5	24	14	1	－	－	－	－	
保全地　3	－	1	1	1	4	74	－	－	－	－	－	25	
保全地　4	－	1	1	1	2	－	－	－	1	－	－	22	
計	1	4	4	4	15	140	52	1	1	2	1	47	
個所													

構　造　物　名	管理用道路　保全地　1	第 1 工区

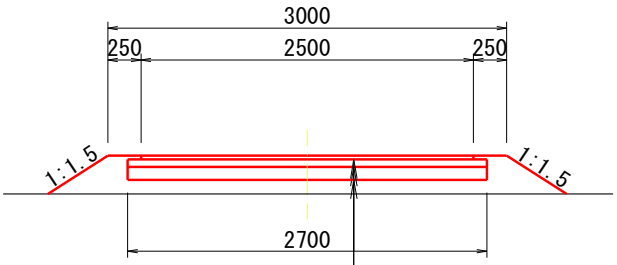


表　層　工	再生密粒度アスコン(13) t=3cm
上層路盤工	粒調砕石M30 t=6cm
下層路盤工	再生骨材RC40 t=10cm

ΣL=42.0m

L=30.0m

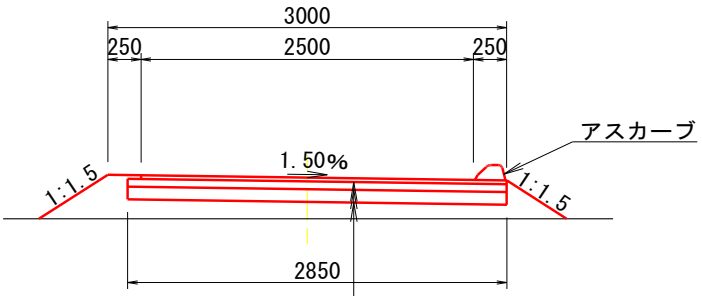


表　層　工	再生密粒度アスコン(13) t=3cm
上層路盤工	粒調砕石M30 t=6cm
下層路盤工	再生骨材RC40 t=10cm

L=12.0m

H=1.179m

1.0箇所当り

名　称	区　分	算　式	数　量	
表層工 再生密粒度AS13	t=3cm	2.50×30.0+2.75×12.0=	108.0	m2
上層路盤工 粒調 M 30	t=6cm	2.70×30.0+2.85×12.0=	115.2	m2
下層路盤工 再生骨材RC 40	t=10cm	2.70×30.0+2.85×12.0=	115.2	m2
アスカーブ		12.00＝	12.0	m
機械掘削	バックホウ 0.35m3	0.19×2.70×30.00=	15.4	m3
機械盛土		(1.179/2-0.19)×4.50×12.00=	21.6	m3

構　造　物　名	管理用道路　保全地　2	第 1 工区

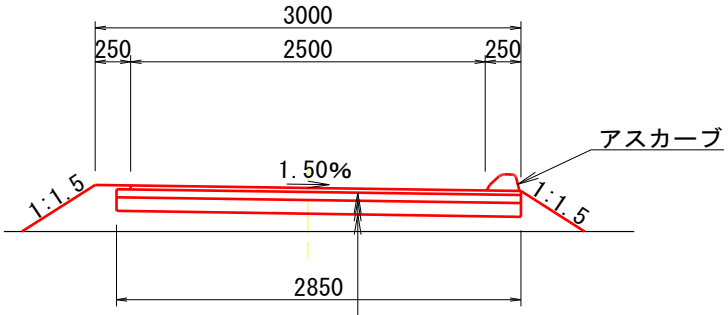


表　層　工	再生密粒度アスコン(13) t=3cm
上層路盤工	粒調砕石M30 t=6cm
下層路盤工	再生骨材RC40 t=10cm

ΣL=10.5m

L=10.5m

H=1.026m

表層工　20.00m2、8.23m2　　図測より

上層路盤工　21.60m2　　図測より

1.0箇所当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
表層工 再生密粒度AS13	t=3cm	20.00+8.23+(8.00+2.11)×0.25=	30.8	m2
上層路盤工 粒調 M 30	t=6cm	21.60+((8.00+2.11)×0.25)+((8.00+3.75)×0.10)=	25.3	m2
下層路盤工 再生骨材RC 40	t=10cm	21.60+((8.00+2.11)×0.25)+((8.00+3.75)×0.10)=	25.3	m2
アスカーブ		8.00+2.11＝	10.1	m
機械盛土		(1.026/2-0.19)×4.50×10.50=	15.3	m3

構　造　物　名	管理用道路　保全地　3	第 1 工区

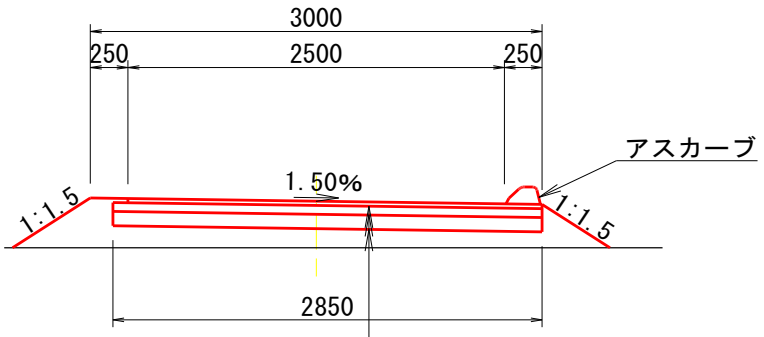


表　層　工　再生密粒度アスコン(13) t=3cm
上層路盤工　粒調砕石M30 t=6cm
下層路盤工　再生骨材RC40 t=10cm

ΣL=12.3m

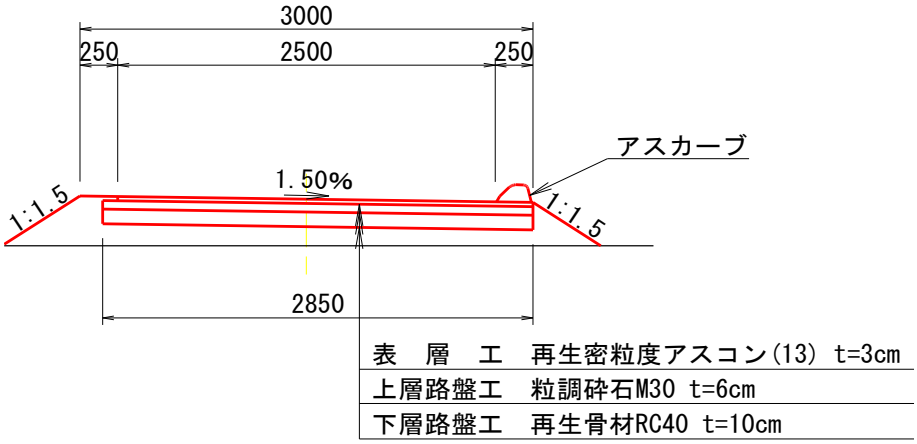
L=12.3m

H=0.725m

1.0箇所当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
表層工 再生密粒度AS13	t=3cm	2.75×12.30=	33.8	m2
上層路盤工 粒調 M 30	t=6cm	2.85×12.30=	35.1	m2
下層路盤工 再生骨材RC 40	t=10cm	2.85×12.30=	35.1	m2
アスカーブ		13.00＝	13.0	m
機械盛土		(0.725/2-0.19)×4.50×12.30=	9.5	m3

構　造　物　名	管理用道路　保全地　4	第 1 工区



ΣL=16.1m

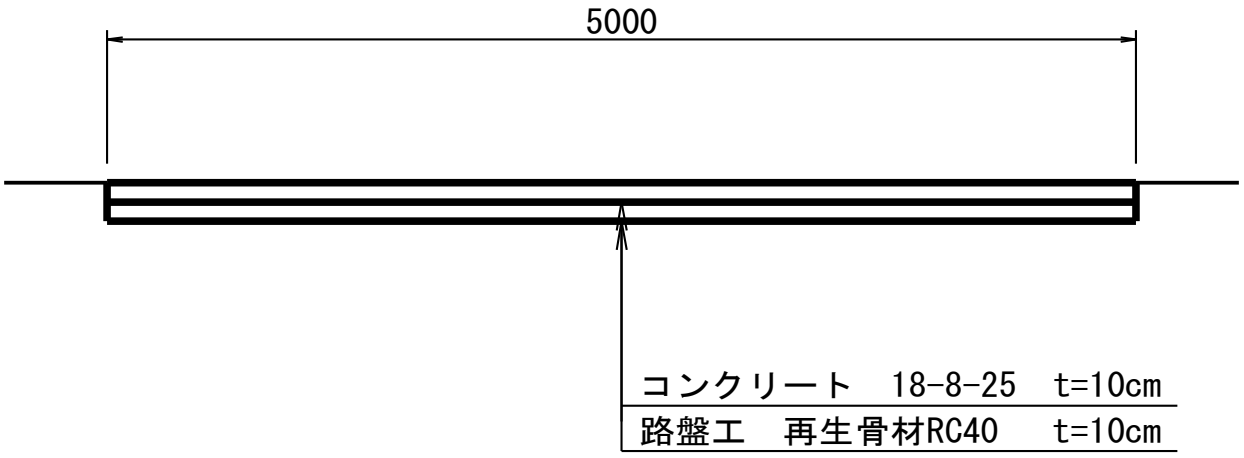
L=16.1m

H=1.343m

1.0箇所当り

名　称	区　分	算　式	数　量	
表層工 再生密粒度AS13	t=3cm	2.75×16.10=	44.3	m2
上層路盤工 粒調 M 30	t=6cm	2.85×16.10=	45.9	m2
下層路盤工 再生骨材RC 40	t=10cm	2.85×16.10=	45.9	m2
アスカーブ		18.00＝	18.0	m
機械盛土		(1.343/2-0.19)×4.50×16.10=	34.88	m3

構　造　物　名	コンクリート舗装	第 1 工区

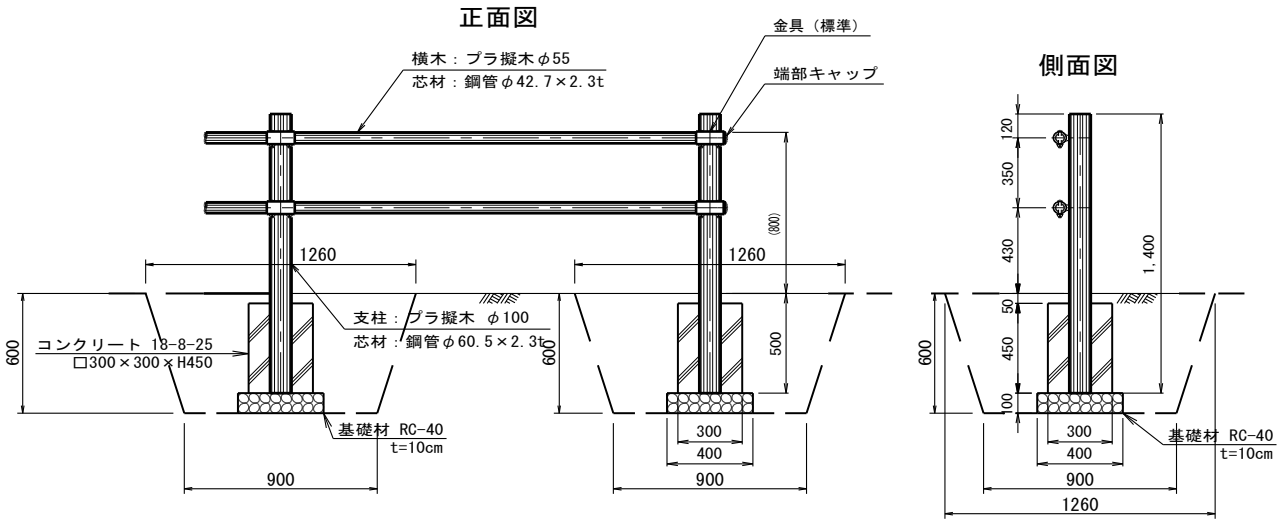


ベンチ設置箇所に打設　5.00×2.00

1.0箇所当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
路盤工	RC-40 t=10cm	5.00×2.00-(0.05×0.05×3.14×8)=	9.9	m2
ｺﾝｸﾘｰﾄ打設	18-8-25 t=10cm	5.00×2.00×0.10-0.05×0.05×3.14×8×0.10=	1.0	m3
型枠	無筋構造物	(5.00+2.00+5.00+2.00)×0.10=	1.4	m2
養生	無筋構造物	1.0=　　(積算はコンクリート打設に含む)	1.0	m3

構　造　物　名	擬木柵	第 1 工区

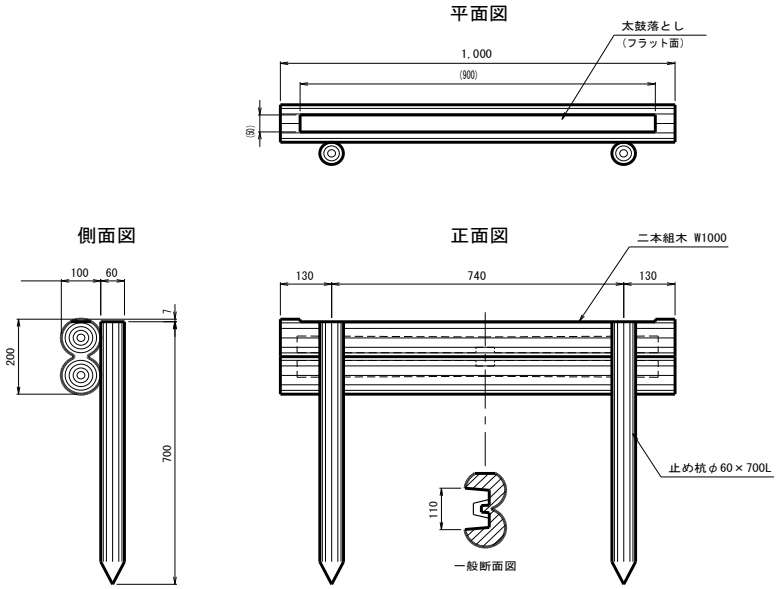


10.0m 当り

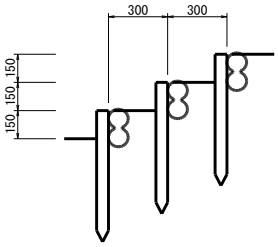
名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
機械掘削	バックホウ 0.35m3	(1.26+0.90)/2×0.60×(1.26+0.90)/2×6=	4.2	m3
埋戻	+タコ	4.20-(0.40×0.40×0.10+0.30×0.30×0.45+0.05×0.05×3.14×0.05)×6=	3.9	m3
整形	基面整正	0.40×0.40×6=	1.0	m2
基礎材	RC-40 t=10cm	0.40×0.40×6=	1.0	m2
コンクリート 人力打設	18-8-25	0.30×0.45×0.30×6-0.05×0.05×3.14×0.45×6=	0.2	m3
型枠	無筋構造物	(0.30×0.45×4)×6=	3.2	m2
養生	無筋構造物	0.22=　　(積算はコンクリート打設に含む)	0.2	m3
擬木柵	H=900	10.00=	10.00	m
普通作業員	設置	0.09×10.00=	0.90	人

構　造　物　名	階段工 7段	第 1 工区

階段工構造図



階段工設置標準図



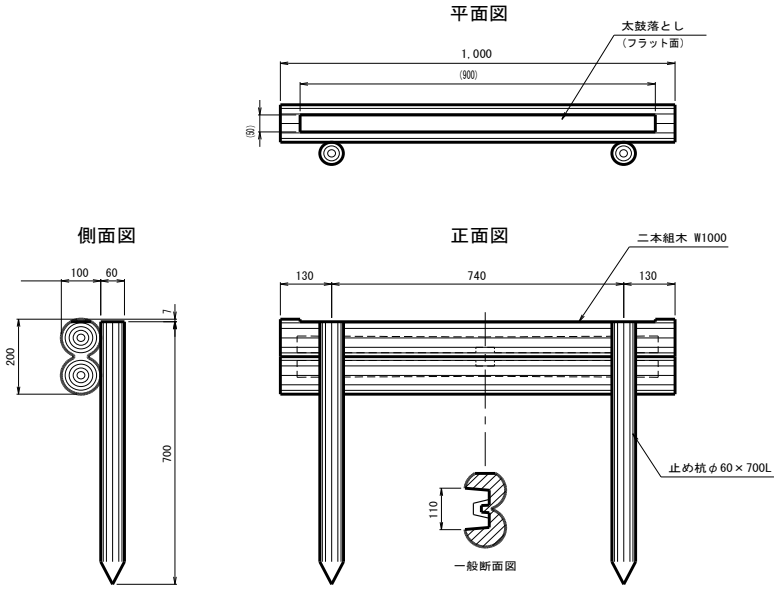
※階段勾配 1:2(蹴上げ15cm,踏面30cm)

1.0箇所当り

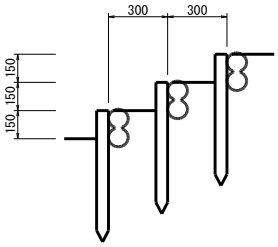
名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
階段	B=1.00	7.00=	7.00	段
普通作業員	設置	0.11×7.00=	0.77	人

構　造　物　名	階段工 12段	第 1 工区

階段工構造図



階段工設置標準図



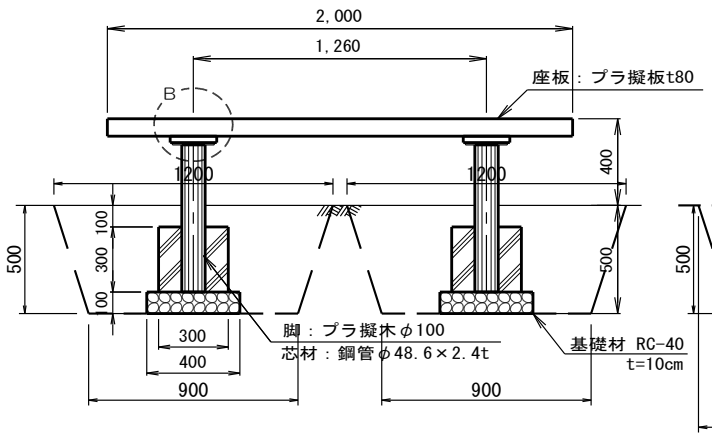
※階段勾配 1:2(蹴上げ15cm,踏面30cm)

1.0箇所当り

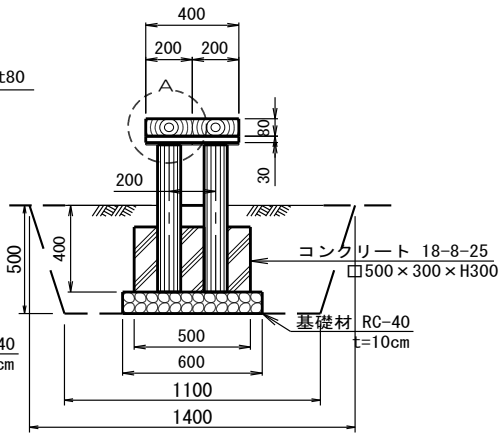
名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
階段	B=1.00	12.00=	12.00	段
普通作業員	設置	0.11×12.00=	1.32	人

構　造　物　名	ベンチ	第 1 工区

側面図



正面図



1.0箇所 当り

名　　称	区　　分	算　　式	数　　量	
機械掘削	バックホウ 0.35m3	((1.40+1.10)/2×0.50×(1.20+0.90)/2)×2=	1.3	m3
埋戻	+タコ	1.31-(0.60×0.40×0.10×2+0.50×0.30×0.30×2+0.05×0.05×3.14×0.10×4)=	1.2	m3
整形	基面整正	0.60×0.40×2=	0.5	m2
基礎材	RC-40 t=10cm	0.60×0.40×2=	0.5	m2
コンクリート 人力打設	18-8-25	0.50×0.30×0.30×2-0.05×0.05×3.14×0.30×4=	0.1	m3
型枠	無筋構造物	0.50×0.30×4+0.30×0.30×4=	1.0	m2
養生	無筋構造物	0.08=　　(積算はコンクリート打設に含む)	0.1	m3
ベンチ		1.00=	1.00	式
普通作業員	設置	0.41=	0.41	人