

管きょ工(開削)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
管路土工					
管路掘削					
機械掘削工（バックホウ）	0.45m3BH	別紙計算書より 325.9	325.9	330	m3
管路埋戻					
機械投入埋戻工（バックホウ）	0.45m3BH	別紙計算書より 86.7	86.7	90	m3
改良土（75mm以下） （プラント～現場）	DID無 L=10.0km以下	上記と同じ 86.7	86.7	90	m3
発生土処理					
発生土運搬・処理 （現場～プラント）	DID無 L=10.5km以下	86.7/0.9	96.3	100	m3
発生土運搬・処分	掘削量	325.9	325.9		
	砂基礎、埋戻し 改良土として利用	86.7	86.7		
	DID有 L=3.5km以下 差引	325.9-(86.7/0.9)	229.6	230	m3

管きょ工(開削)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
管基礎工					
テラセルマットレス基礎					
テラセルマットレス基礎	B1920×H300	別紙計算書より 77.76	77.8	78	m
	B2023×H300	別紙計算書より 9.91	9.9	10	m
水路築造工					
既製く形きょ					
ボックスカルバート (耐震性コゑムリクゑ継手工法)	据付, B1100×H600 基礎コンクリート、型枠含む				
	標準品 L=2000 据付+材料費	別紙数量計算書より 62.155	62.2	62	m
	短尺品、片斜切品 据付	別紙数量計算書より 7.208+7.589	14.8	15	m
ボックスカルバート (B1100×H600短尺品及び片斜切品 材料費)		1	1	1	式
(内訳)	短尺品 L=1000	別紙数量計算書より 1+1+1	3	3	個
	短尺品 L=584	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	短尺品 L=606	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	短尺品 L=938	別紙数量計算書より 1	1	1	個

管きょ工(開削)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
	短尺品 L=1058	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	短尺品 L=982	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=1191	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=614	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=693	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=1000	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=1065	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=996	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=1012	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=978	別紙数量計算書より 1	1	1	個
ボックスカルバート (耐震性ゴムリング継手工法)	据付, B1100×H1000 基礎コンクリート、型枠含む				
	短尺品、片斜切品 据付	別紙数量計算書より 0.805	0.8	0.8	m
ボックスカルバート (B1100×H1000短尺品及び片斜切品 材料費)		1	1	1	式
(内訳)	短尺品 L=800	別紙数量計算書より 1	1	1	個

管きょ工(開削)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
ボックスカルバート (耐震性コリング継手工法)	据付, B1200×H500 基礎コンクリート、型枠含む				
	標準品 L=2000 据付+材料費	別紙数量計算書より 8.020	8.0	8	m
	短尺品、片斜切品 据付	別紙数量計算書より 0.705+1.182	1.9	2	m
ボックスカルバート (B1200×H500短尺品及び片斜切品 材料費)		1	1	1	式
(内訳)	短尺品 L=700	別紙数量計算書より 1	1	1	個
	片斜切品 L=1177	別紙数量計算書より 1	1	1	個
高力ボルト	M16 L=55 No. 333, 349, 363, 367	4箇所×4本	16.0	16	本
巻立工		平面図より 1	1	1	箇所
(内訳)					
コンクリート	無筋・鉄筋構造物 人力打設, 18-8-25(高炉)	別紙数量計算書より 0.14	0.1	0.1	m3
型枠	一般型枠	別紙数量計算書より 1.29	1.3	1	m2
鉄筋	D13	別紙数量計算書より 0.01	0.01	0.01	t

管きょ工(開削)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
管路土留工					
軽量鋼矢板土留					
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.0m以下	別紙計算書より 87.67	87.7	88	m
軽量鋼矢板引抜工（両側分）	掘削深2.0m以下	別紙計算書より 87.67	87.7	88	m
軽量鋼矢板賃料	軽量Ⅱ型，L=2.5m 4回使用，供用日数44日	別紙計算書より 5.91	5.9	5.9	t
土留支保工(軽量金属支保工)	設置 水圧式パイプサポート，1段	別紙計算書より 87.67	87.7	88	m
	撤去 水圧式パイプサポート，1段	別紙計算書より 87.67	87.7	88	m
腹起材賃料	アルミ製 4回使用，供用日数44日	別紙計算書より 12	12	12	本
切梁サポート賃料	アルミ水圧式 4回使用，供用日数44日	別紙計算書より 12	12	12	本
水圧ポンプ賃料	タンク水量15～19リットル	別紙計算書より 1	1	1	台
開削水替工					
開削水替					
ポンプ運転工	開削水替 作業時排水 発動発電機	別紙計算書より 31	31	31	日
据付・撤去工	開削水替	別紙計算書より 1	1	1	台

マンホール工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
マンホール工					
マンホール（管理人孔）					
人孔用削孔	φ 900	別紙計算書より 1+1+1	3	3	箇所
ブロック据付工	斜壁	別紙計算書より 1+1+1	3	3	個
蓋及び調整コンクリートブロック 据付工		別紙計算書より 1+1+1	3	3	組
人孔鉄蓋（デザイン）	φ 600 T-25 雨水用	別紙計算書より 1+1+1	3	3	組
鉄筋コンクリート製組立マンホール 調整金具	φ 600 H25	別紙計算書より 1+1+1	3	3	組
調整リング	φ 600 H50	別紙計算書より 1	1	1	個
	φ 600 H100	別紙計算書より 2+2	4	4	個
鉄筋コンクリート組立1号 マンホールⅠ種 斜壁	φ 600-900 H300	別紙計算書より 1+1+1	3	3	個
ステップ	W300	別紙計算書より 2+2+2	6	6	個
コンクリート	無筋・鉄筋構造物 人力打設, 18-8-40(高炉)	別紙計算書より 0.04+0.04+0.04	0.1	0.1	m3
型枠	一般型枠	別紙計算書より 0.72+0.72+0.72	2.2	2	m2
差し筋	D13 L=100	別紙計算書より (8+8+8)*0.000995*0.1	0.002	0.002	t

取付管およびます工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
管路土工					
管路掘削					
機械掘削工（バックホウ）	0.28m3BH	別紙計算書より 1.10	1.1	1	m3
管路埋戻					
機械投入埋戻工（バックホウ）	0.28m3BH	別紙計算書より 0.33+0.41	0.7	0.7	m3
改良土（20mm以下） （プラント～現場）	DID無 L=10.0km以下	別紙計算書より 0.33	0.3	0.3	m3
改良土（75mm以下） （プラント～現場）	DID無 L=10.0km以下	別紙計算書より 0.41	0.4	0.4	m3
発生土処理					
発生土運搬・処理 （現場～プラント）	DID無 L=10.0km以下	0.7/0.9	0.8	0.8	m3
発生土運搬・処分 DID有 4.5km以下	掘削量	1.1	1.1		
	砂基礎、埋戻し 改良土として利用	0.7	0.7		
	DID有 L=4.5km以下 差引	1.1-(0.7/0.9)	0.3	0.3	m3

取付管およびます工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
ます設置工					
ます					
ます設置工（塩化ビニル製）	φ 200 5箇所未満	別紙計算書より 1	1	1	箇所
取付管布設工					
取付管					
取付管布設および支管取付工	φ 100 5箇所未満	別紙計算書より 1	1.0	1	箇所
埋設標識シート	アルミ製ダブル折込, 幅150mm	別紙計算書より 2.72	2.7	3	m
鋼製さや管	一般構造用炭素鋼鋼管 φ 165.2mm	別紙数量計算書より 1.5	1.5	2	m
撤去工					
既設管及び汚水柵撤去					
硬質塩化ビニル管撤去	φ 150	別紙計算書より 2.72	2.7	3	m
現場発生品及び支給品運搬	クレーン装置付2t級、吊能力2.9t DID無 L=6.0km以下	別紙計算書より 0.02	0.02	0.02	t
塩ビ管処分		別紙計算書より 0.02	0.02	0.02	t

付帯工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
舗装撤去工					
舗装版切断					
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=15cm以下	別紙計算書より 延長 (雨水渠(76.98+0.81+9.91)*2-既設水路分控除49.15)+取付管2.20	128.5	130	m
舗装版破碎					
舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=15cm以下	別紙計算書より 仮復旧面積 雨水渠157.5+取付管0.92	158.4	160	m2
殻運搬処理					
殻運搬	DID有 L=10.5km以下	別紙計算書より 158.4*0.05	7.9	8	m3
廃材処理費	アスファルト舗装廃材	別紙計算書より 7.9*2.35	18.6	19	t

付帯工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
道路復旧工					
下層路盤					
下層路盤(歩道部)	ARC-40(RC混合) t=200mm	別紙計算書より 取付管0.59	0.6	0.6	m2
	ARC-40(RC混合) t=250mm	別紙計算書より 雨水渠159.9+取付管0.33	160.2	160	m2
上層路盤					
上層路盤(歩道部)	M-40 t=140mm	別紙計算書より 雨水渠157.5+取付管0.33	157.8	158	m2
表層					
表層(車道・路肩部)	平均幅員1.4m以上3.0m以下 ⑨密粒度アスコン(13F), t=50mm	別紙計算書より 雨水渠157.5	157.5	158	m2
	平均幅員1.4m未満 ⑨密粒度アスコン(13F), t=50mm	別紙計算書より 取付管0.92	0.9	0.9	m2

付帯工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
道路付属物撤去工					
道路付属物撤去工					
構造物とりこわし	無筋構造物 U300	数量計算書より 2.00/10*49.15	9.8	10	m3
殻運搬処理					
殻運搬	コンクリート殻廃材（無筋） DID有 L=8.0km以下	9.8	9.8	10	m3
廃材処理費	無筋	9.8*2.35	23.0	23	t
道路付属物設置工					
フレキャストU型側溝					
コンクリートU型側溝	PU-300A	別紙数量計算書より 49.15	49.2	49	m
側溝蓋					
コンクリート蓋版据付	PC4-300	別紙数量計算書より 19.00/10.00×49.15	93.4	93	枚
蓋版	グレーチング蓋 SG2-300*500	別紙数量計算書より 1.00/10.00×49.15	4.9	5	枚

仮設工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
仮設工					
交通管理工					
交通誘導警備員	交通誘導員B 2人配置(交替1) 起終点各1人	29.0日*(2人+交替1人)	87.0	87.0	人日
	ボックスカルバート工、マンホール工、 排水構造物工	28.67	28.67		
	取付管及びます設置工	0.11	0.11		
	計	28.67+0.11	28.78		

運搬費(積上げ)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
仮設材運搬費					
仮設材の運搬(往路)	軽量鋼矢板 L=2.5m	別紙数量計算書より 5.91	5.91		
	支保工 アルミ支保工	別紙数量計算書より 0.36	0.36		
	支保工 切梁サポート	別紙数量計算書より 0.17	0.17		
	計	5.91+0.36+0.17	6.44	6.4	t
仮設材の運搬(復路)		往路と同じ 6.44	6.44	6.4	t
仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(往復分)	運搬と同じ 6.44	6.44	6.4	t

事業損失防止施設費(積上げ)

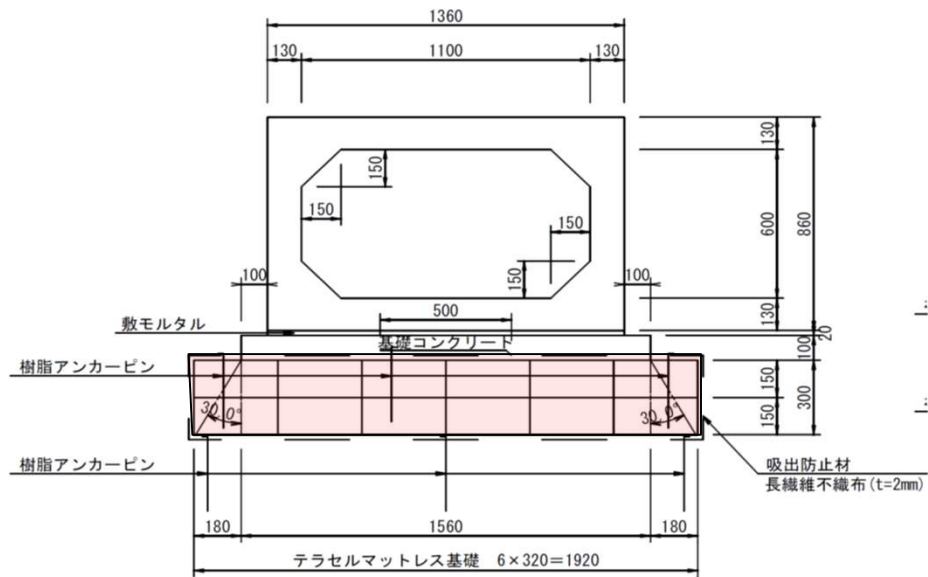
[illegible]

数量計算書

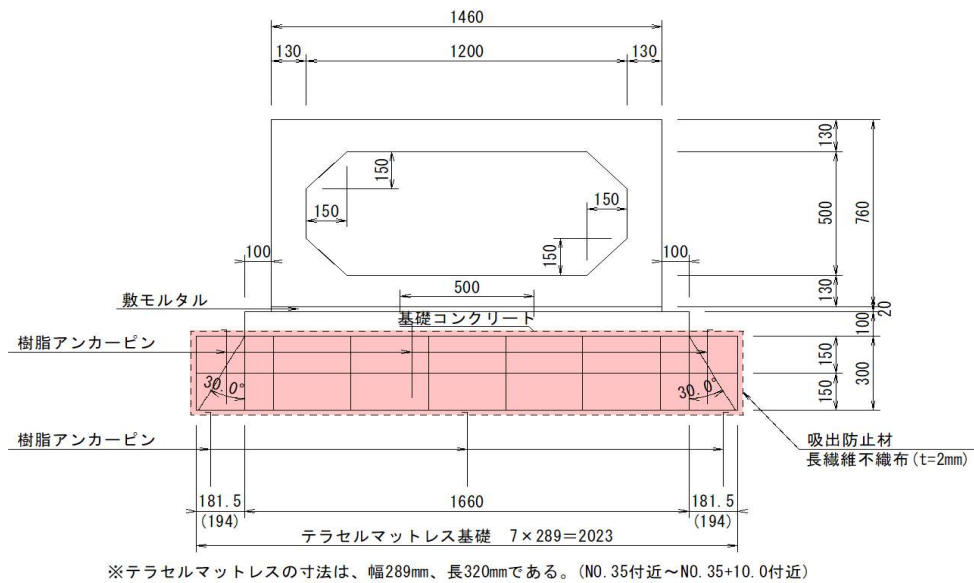
[illegible]

ボックスカルバート（耐震性ゴムリング継手工法）							延長調書		
測 点							形式・断面・寸法	数 量（m）	備 考
テラセルマットレス基礎									
No. 31	+	1. 65	～	No. 34	+	19. 41	G-150MP-6 B1920×H300	77. 76	
No. 34	+	19. 41	～	No. 35	+	9. 32	G-150MP B2023×H300	9. 91	
ボックスカルバート（耐震性ゴムリング継手工法）									
No. 31	+	1. 65	～	No. 35	+	9. 32	RC-B1100×H600	76. 95	
							（標準品）	（62. 155）	
							標準品計	（62. 155）	
							（短尺品）	（1. 005）	
								（1. 005）	
								（0. 589）	
								（0. 611）	
								（0. 943）	
								（1. 063）	
								（1. 005）	
								（0. 987）	
							短尺品計	（7. 208）	
							（片斜切品）	（1. 196）	
								（0. 619）	
								（0. 698）	
								（1. 005）	
								（1. 070）	
								（1. 001）	
								（1. 017）	
								（0. 983）	
							片斜切品計	（7. 589）	
							RC-B1100×H1000	0. 81	
							（短尺品）	（0. 805）	
							RC-B1200×H500	9. 91	
							（標準品）	（8. 020）	
							（短尺品）	（7. 050）	
							（片斜切品）	（1. 182）	
合 計									

テラセルマットレス基礎

[illegible]

テラセルマットレス基礎



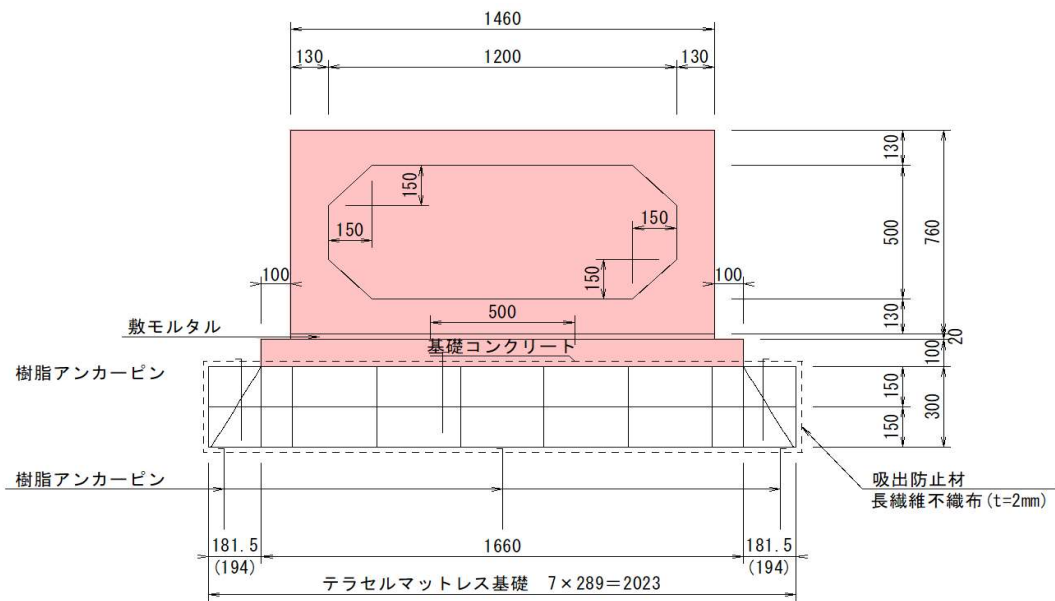
※テラセルマットレスの寸法は、幅289mm、長320mmである。(N0.35付近～N0.35+10.0付近)

[illegible]

[illegible]

[illegible][illegible]

RC-B1200×H500



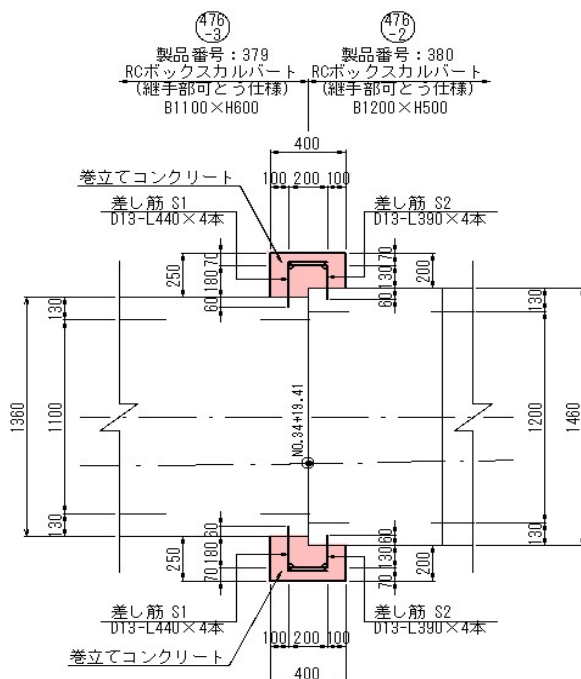
※基礎コンクリート、型枠、敷モルタルを含む

[illegible]

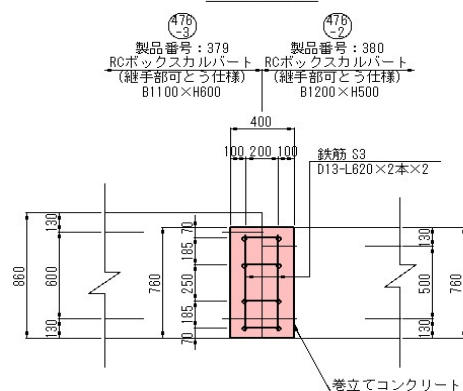
数量調書

No. 34+19. 40

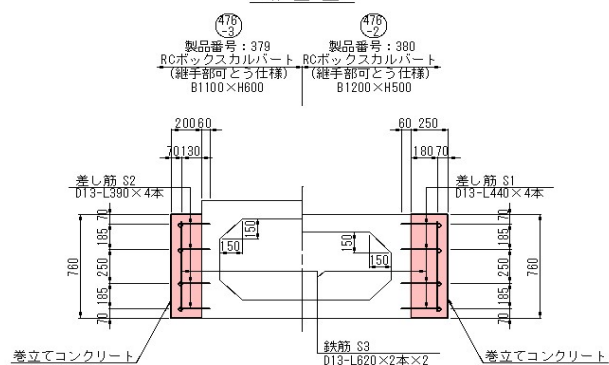
平面图



側面図



断面図

[illegible]

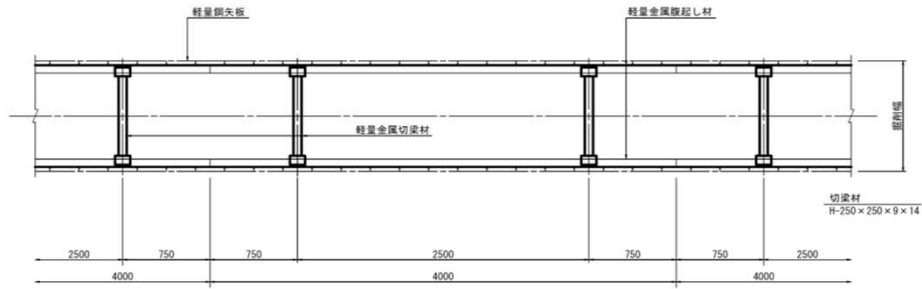
[illegible]

数量調書

軽量鋼矢板建込み・引抜き

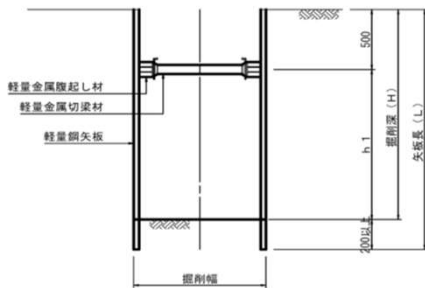
矢板長 $L=2.5\text{m}$

平面图



掘削深 $H=1.51\text{m}\sim 2.00\text{m}$

1 段支保工
($H \leq 2000$)



掘削深による土留工の選定

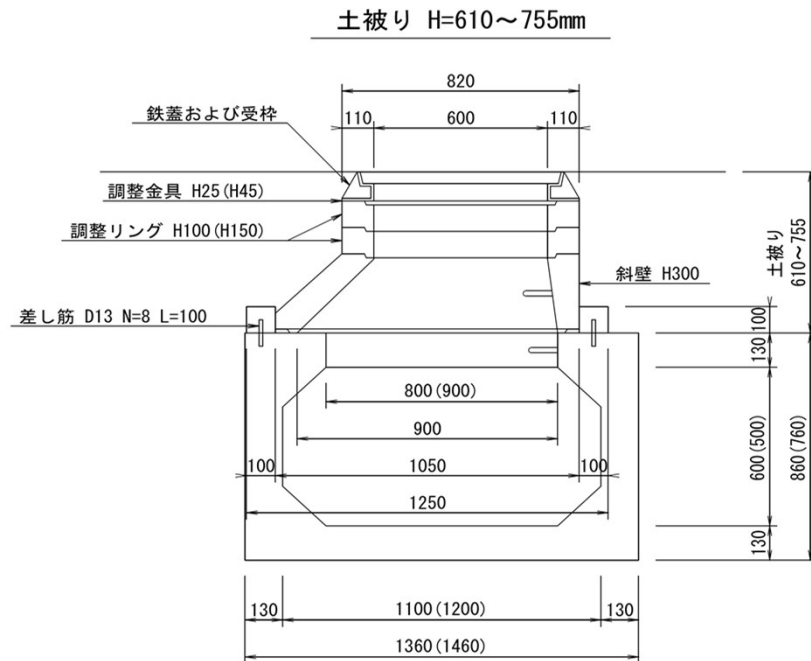
掘削深	矢板種別	矢板長	支保段数
1.51m~1.80m	建込み軽量鋼矢板	L=2.00m	1段
1.81m~2.00m	建込み軽量鋼矢板	L=2.50m	1段
2.01m~2.30m	建込み軽量鋼矢板	L=2.50m	2段

[illegible]

掘削深による土留工の選定

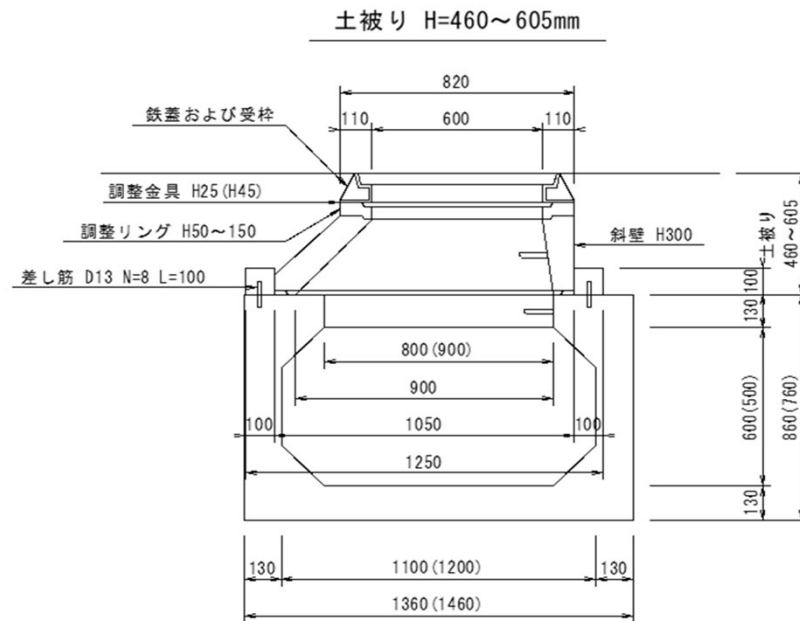
数量調書

管理人孔 $\phi 800$ (No. 31+10.55)

[illegible]

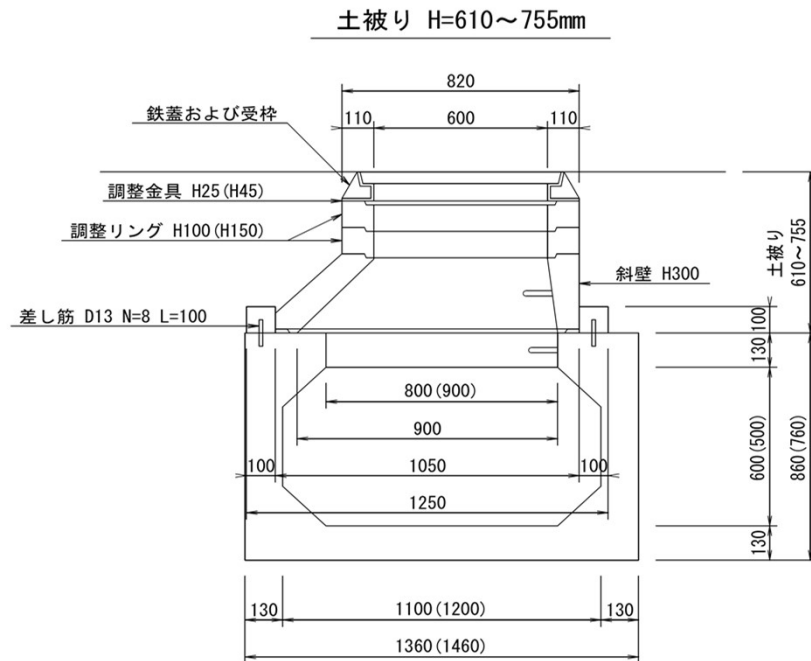
数量調書

管理人孔 $\phi 800$ (No. 34+17.42)

[illegible]

数量調書

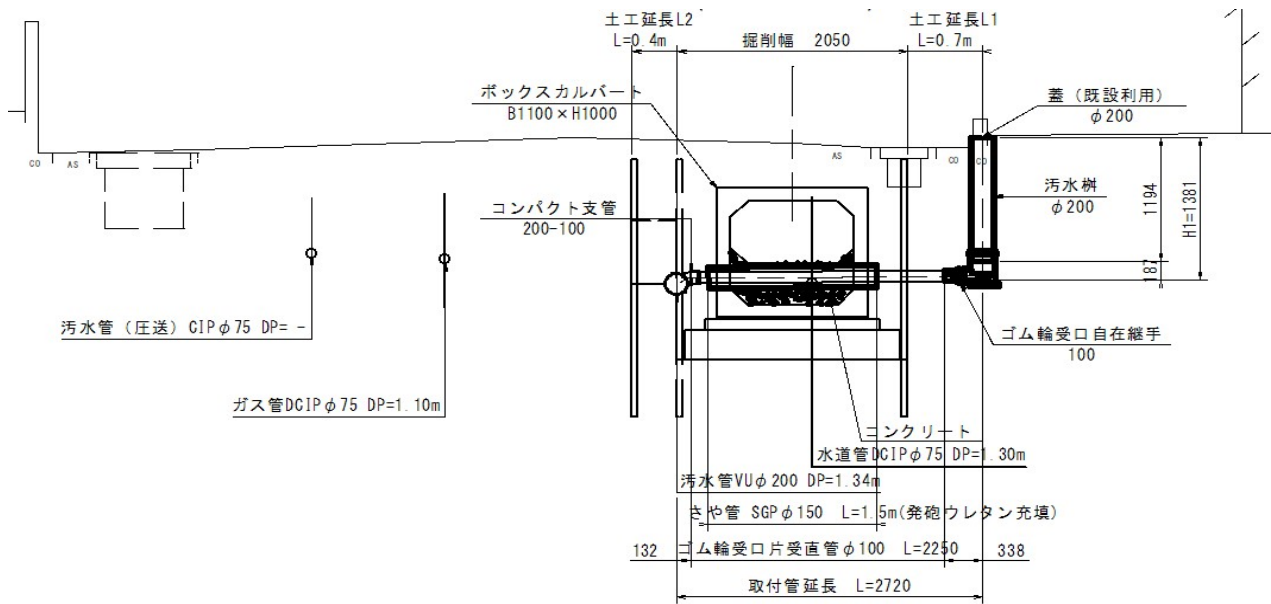
管理人孔 $\phi 800$ (No. 35+7.13)

[illegible]

取付管およびます工

数量調書

取付管φ100, 汚水枡φ200 No. 31+18.50付近(1)



項目	計算式	箇所当り数量	
土工			
掘削	$V1 = (((0.55 + (0.55 + (1.38 - 0.05 + 0.107) * 0.2)) * (1.38 - 0.05 + 0.107) / 2) * 0.70 = 0.70$ $V2 = (((0.55 + (0.55 + (1.38 - 0.05 + 0.107) * 0.2)) * (1.38 - 0.05 + 0.107) / 2) * 0.40 = 0.40$ $V = 0.70 + 0.40 = 1.10 \text{ m}^3$	1.10	m ³
埋戻し(改良土φ20)	$V = ((0.658 + 0.55) * 0.514 / 2 - \pi / 4 * 0.114^2) * (0.70 + 0.40) = 0.33 \text{ m}^3$	0.33	m ³
埋戻し(改良土φ75)	$V1 = (0.658 + 0.76) * (1.38 - 0.05 + 0.107 - 0.514 - 0.39) / 2 * 0.70 = 0.26$ $V2 = (0.658 + 0.76) * (1.38 - 0.05 + 0.107 - 0.514 - 0.39) / 2 * 0.40 = 0.15$ $V = 0.26 + 0.15 = 0.41 \text{ m}^3$	0.41	m ³
ます設置工	塩化ビニル製 φ200 ます深H=1.38m	=	1.00 箇所
特殊人孔蓋(再利用)	φ200 T-14	=	1.00 組
取付管布設及び支管取付工	φ100, L=2.72m	=	1.00 箇所
埋設標識シート		=	2.72 m
鋼製さや管	STK400 φ165.2	=	1.50 m
既設管撤去	VUφ150	=	2.72 m
塩ビ管処分	既設汚水枡 塩ビ製 φ200 ます深H=1.03m	=	0.02 t

取付管およびます工 数量調書				
取付管 φ 100, 汚水枥 φ 200 No. 31+18. 50付近 (2)				
項 目	計 算 式			箇所当り数量
付帯工				
舗装版切断	アスファルト舗装 t=15cm以下 L= (0. 70+0. 40) × 2			= 2. 20 m
舗装版破碎	アスファルト舗装 t=15cm以下 A= 0. 837 × (0. 70+0. 40)			= 0. 92 m2
殻運搬	DID有 10. 5km以下 V= 0. 92 × 0. 05			= 0. 05 m3
廃材処理	アスファルト廃材処理 W= 0. 05 × 2. 35			= 0. 12 t
下層路盤	ARC-40 (RC混合) t=200mm A= 0. 837 × 0. 70			= 0. 59 m2
	ARC-40 (RC混合) t=250mm A= 0. 837 × 0. 40			= 0. 33 m2
上層路盤	M-40 t=140mm A= 0. 837 × 0. 40			= 0. 33 m2
表層 (仮復旧)	平均幅員1. 4m未満, ⑨密粒度アスコン (13F), t=50mm A= 0. 837 × (0. 40+0. 70)			= 0. 92 m2

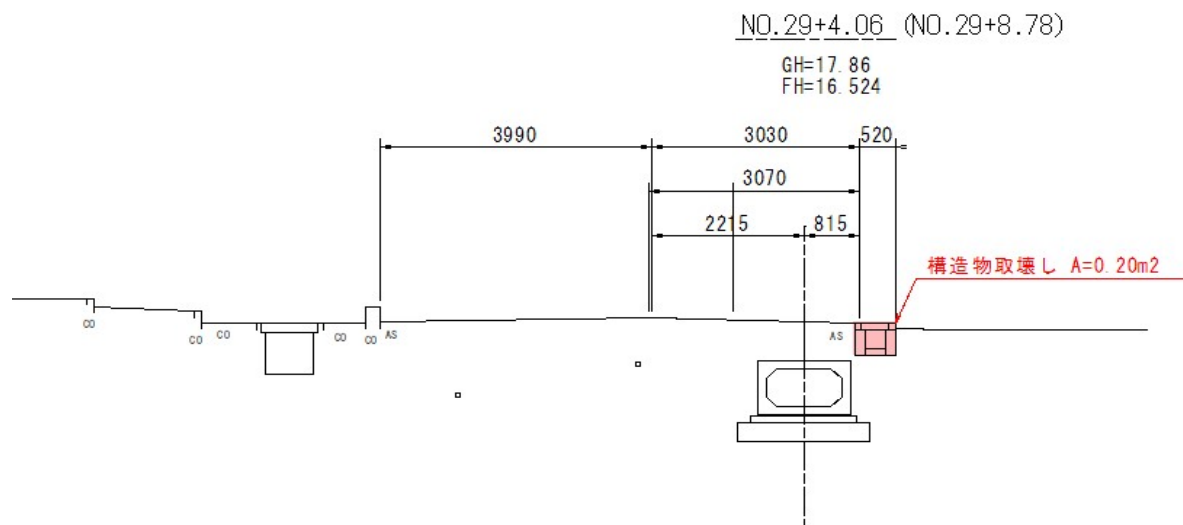
数量計算書

[illegible]

[illegible]

撤去工 数量調書

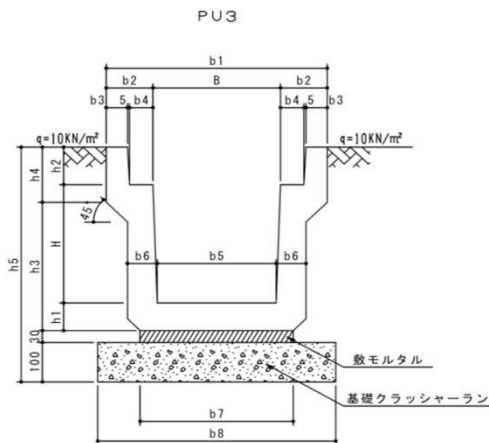
構造物取壊し U300

[illegible]

[illegible]

数量調書

PU3-300A

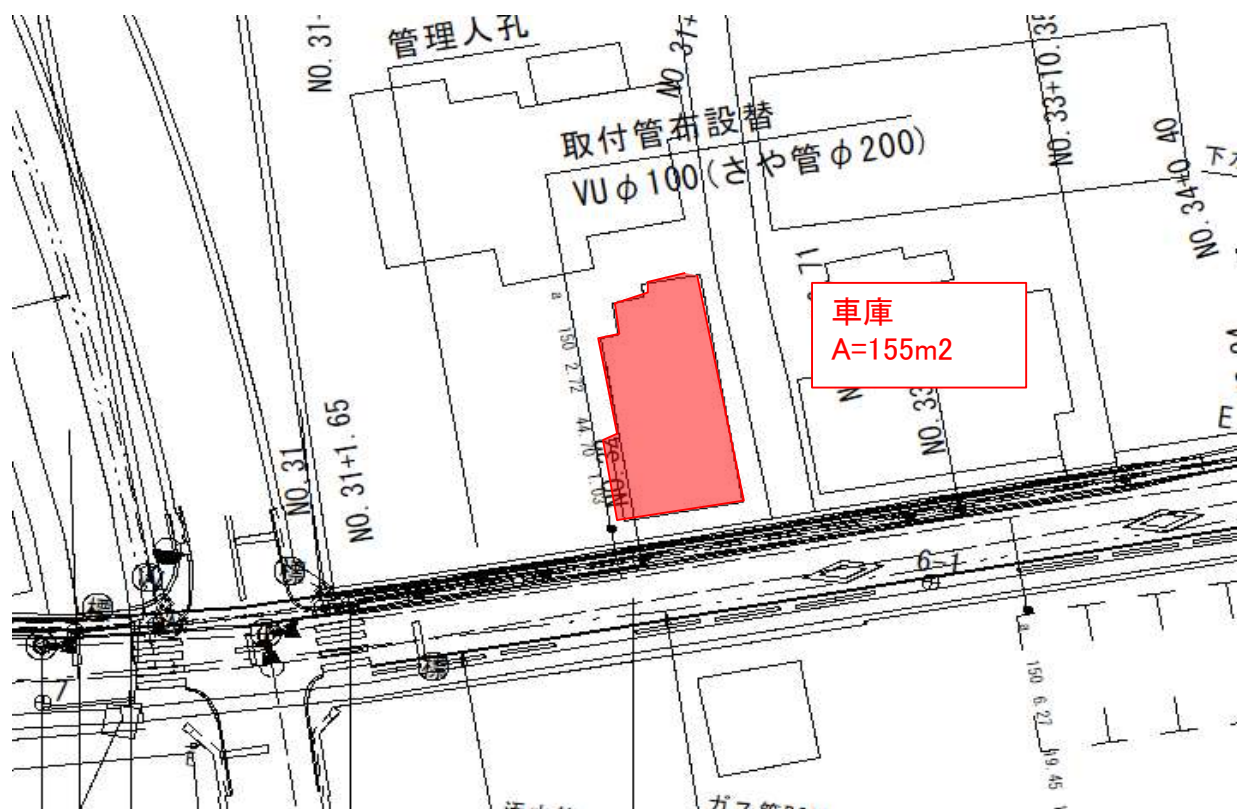


道路用鉄筋コンクリートU型側溝 寸法および材料表

工 程 記 号	JIS規格 呼び名	寸 法 表 (単位mm)																材 料 表 (10m当り)				創端1個 当り質量 (kg)	摘 要	
		R	H	b ₁	b ₂	b ₃	b ₄	b ₅	b ₆	b ₇	b ₈	h ₁	h ₂	h ₃	h ₄	h ₅	L	数モルタル (m ²)	基礎クラ (m ²)	鋼 筋 (kg)	塗 (kg)			
(L1000) PU3-300A × L2000	300A	300	300	520	110	50	55	280	70	360	560	70	95	325	140	595	(1000) 2000	0.11	0.56	(10) 5	20	(195) 390	JIS A5372 3種	
(L1000) PU3-300B × L2000	300B	300	400	520	110	50	55	270	70	330	530	70	95	425	140	695	(1000) 2000	0.10	0.53	(10) 5	20	(226) 451		PC4型 使用 SG2型 使用 HG2型 使用
(L1000) PU3-300C × L2000	300C	300	500	520	110	50	55	260	80	340	540	80	95	535	140	805	(1000) 2000	0.10	0.54	(10) 5	20	(278) 556		
(L1000) PU3-400A × L2000	400A	400	400	630	115	55	55	370	70	430	630	70	110	440	140	710	(1000) 2000	0.13	0.63	(10) 5	20	(252) 504		PC3, SG1, HG1も使用 できる
(L1000) PU3-400B × L2000	400B	400	500	630	115	55	55	360	80	440	640	80	110	550	140	820	(1000) 2000	0.13	0.64	(10) 5	20	(306) 611		
(L1000) PU3-500A × L2000	500A	500	500	750	125	60	60	460	80	540	740	80	125	550	155	835	(1000) 2000	0.16	0.74	(10) 5	20	(343) 685		
(L1000) PU3-500B × L2000	500B	500	600	750	125	60	60	450	90	550	750	90	125	640	175	945	(1000) 2000	0.17	0.75	(10) 5	20	(419) 837		

[illegible]

家屋調査費

[illegible]