

見積参考資料

工事名 R4徳土 国道438号 佐・下 道路改良工事（5）（チャレンジ型）

◇経費情報◇

工種区分	道路改良工事
単価地区	徳島6
施工地域・工事場所	補正無し（地方部 施工場所が一般交通等の影響を受けない場合）
前金支出割合	補正を行わない
契約保証	金銭的保証
現場環境改善費	計上しない

注意

「見積参考資料」は入札参加者の迅速で適正な工事費の見積りのための一資料であり、請負契約を拘束するものではない。

設計内訳書 (本01)

工事名	R 4 徳土 国道 4 3 8 号 佐・下 道路改良工事 (5) (チャレン ジ型)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 道路改良	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
道路改良		式	1				
道路土工		式	1				
掘削工		式	1				
掘削	土質:土砂, 施工方法:上記以外(小規模), 施工数量: 小規模(標準)	m3	30				単 1号
掘削	土質:軟岩, 施工方法:片切掘削	m3	30				単 2号
残土処理工		式	1				
整地	作業区分:敷均し(ル-ズ)	m3	540				単 3号
擁壁工		式	1				
作業土工		式	1				
床掘り	土質:土砂	m3	380				単 4号
床掘り	土質:岩塊・玉石	m3	320				単 5号
埋戻し	土質:土砂, 岩塊・玉石	m3	700				単 6号
場所打擁壁工(構造物単位) 逆T式(5~7ブロック)		式	1				

設計内訳書 (本01)

工事名	R 4 徳土 国道 4 3 8 号 佐・下 道路改良工事 (5) (チャレン ジ型)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 道路改良	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
逆T型擁壁	本体コンクリート規格:24-12-25(20)(高炉)	m3	188				単 7号
場所打擁壁工 置換コンクリート (逆T型擁壁)		式	1				
コンクリート	擁壁の種類:重力式・もたれ式擁壁,擁壁の平均高 さ:1.8m,コンクリート規格:18-8-40(高炉),養生費:一般 養生,コンクリート夜間割増:無し	m3	89				単 8号
型枠	型枠の種類:一般型枠	m2	37				単 9号
足場	安全ネット:無し	掛m2	10				単 10号
排水構造物工		式	1				
場所打水路工 3号L型水路		式	1				
現場打水路	H=800, B=800, コンクリート規格:18-12-25(高炉)	m	20				単 11号
構造物撤去工		式	1				
構造物取壊し工		式	1				
仮設防護柵撤去		m	24				単 12号
運搬処理工		式	1				
現場発生品運搬	発生材種類:仮設防護柵	回	2				単 13号

設計内訳書（本01）

工事名	R 4 徳土 国道 4 3 8 号 佐・下 道路改良工事（5）（チャレン ジ型）				事業区分 工事区分	道路新設・改築 道路改良	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
仮設工		式	1				
交通管理工		式	1				
交通誘導警備員	A	人日	6				単 14号
直接工事費		式	1				
共通仮設		式	1				
共通仮設費（率計上）		式	1				
純工事費		式	1				
現場管理費		式	1				
工事原価		式	1				
一般管理費等		式	1				
工事価格		式	1				
消費税額及び地方消費税額		式	1				
工事費計		式	1				

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 1号	掘削	土質:土砂,施工方法:上記以外(小規模),施工数量:小規模(標準)	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削		土砂,上記以外(小規模),小規模(標準)	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 2号	掘削	土質:軟岩,施工方法:片切掘削	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削		軟岩,片切掘削,無し,無し	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 3号	整地	作業区分:敷均し(ル-ス)	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	整地	敷均し(ル-ス), 標準(10,000m3未満), 無し	m3	1				
	合計							
	単価						円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 4号	床掘り	土質:土砂	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	床掘り	土砂, 標準, 無し, 無し	m3	1				
	合計							
	単価						円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 5号	床掘り	土質:岩塊・玉石	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
床掘り		岩塊・玉石, 標準, 無し, 無し	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 6号	埋戻し	土質:土砂, 岩塊・玉石	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
埋戻し		最小埋戻幅4m以上	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 7号	逆T型擁壁	本体コンクリート規格:24-12-25(20)(高炉)	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
逆T型擁壁		24-12-25(20)(高炉),0.08t/m3以上0.10t/m3未満,標準(1.0),無し,有り,一般養生,延長無し	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 8号	コンクリート	擁壁の種類:重力式・もたれ式擁壁,擁壁の平均高さ:1.8m,コンクリート規格:18-8-40(高炉),養生費:一般養生,コン	単位	m3	単位数量	89	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート(場所打擁壁)		18-8-40(高炉),一般養生,延長無し	m3	89				
ペーラインコンクリート(材料費)		重力式・もたれ式擁壁,18-8-40(高炉)	m3	3				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	型枠	型枠の種類:一般型枠	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	型枠	一般型枠, 鉄筋・無筋構造物	m2	1				
	合計							
	単価						円/m2	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	足場	安全柵:無し	単位	掛m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	足場工	単管傾斜足場, 不要, 標準(1.0)	掛m2	1				単 15号
	合計							
	単価						円/掛m2	

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 11号	現場打水路	H=800, B=800, コンクリート規格:18-12-25(高炉)	単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート		小型構造物, 人力打設, 18-12-25(高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	2.6				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	17.5				
鉄筋		SD345 D13, 全ての費用	t	0.14				
基礎砕石工		0.15m, 再生クラッシュラン40~0	m2	10				単 16号
目地板		瀝青質目地板t=10	m2	0.26				
合計								
単価								円/m

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 12号	仮設防護柵撤去		単位	m	単位数量	24	単価	
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額	摘要
切土及び発破防護柵の撤去		油圧伸縮シブ型 10t吊(標準), 標準(1.0), 標準(1.0)		m2	80			単 17号
構造物とりこわし・運搬・処分(複合)		無筋構造物, 無し, 無し, 不要, 無し, 8.0以下		m3	32			単 18号
合計								
単価								円/m

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 13号	現場発生品運搬	発生材種類: 仮設防護柵	単位	回	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額	摘要
現場発生品・支給品運搬		クレーン装置付4~4.5t積2.9t吊, 14.0km以下, 2.6t超2.95t以下		回	1			
合計								
単価								円/回

1次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 14号	交通誘導警備員	A	単位	人日	単位数量	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	交通誘導警備員A		人日	1			単 19号
	合計						
	単価						円／人日

2次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 15号	足場工	単管傾斜足場, 不要, 標準(1.0)	単位	掛m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人					
	とび工		人					
	普通作業員		人					
	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊		日	0.8				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/掛m2

2次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 16号	基礎砕石工	0.15m, 再生クラッシャー40～0	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人					
	特殊作業員		人					
	普通作業員		人					
	再生クラッシャー RC-40		m3	16.5				
	小型バックホ運転(基礎砕石工)		日	0.6				単 20号
	油圧クラムシェル[テレスコピック式] 平積0.4m3	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, ししない, 0時間	時間					単 21号
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m2

2次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 17号	切土及び発破防護柵の撤去	油圧伸縮ジブ型 10t吊(標準), 標準(1.0), 標準(1.0)	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人					
	とび工		人					
	普通作業員		人					
	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 10t吊		日	0.917				
	高所作業車運転	標準(1.0)	日	0.917				単 22号
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m2

2次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 19号	交通誘導警備員A		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	交通誘導警備員A		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/人日

3次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 20号	名称・規格	条件	単位	日	単位数量	金額	単価	摘要
	小型バックホウ運転(基礎砕石工)						1	
	特殊作業員		人					
	軽油 1.2号		L		8			
	小型バックホウ(クローラ) [標準] 排出ガス対策型(第1次基準) 山積0.08m3	機械条件: 供用 持込	供用日					
	諸雑費(まるめ)		式		1			
	合計							
	単価							円/日

3次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 21号	油圧クラムシェル[テレスコピック式] 平積0.4m3	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	単位	時間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(特殊)		人					
	軽油 1.2号		L	16				
	油圧クラムシェル[テレスコピック式] 平積0.4m3		時間					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/時間

3次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22号	高所作業車運転	標準(1.0)	単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(特殊)		人					
	軽油 1.2号		L	28				
	高所作業車(トラック架装リフト車)フーム型 標準フックタイプ 作業床高さ12m		日	1.07				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

3次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 23号	構造物とりこわし	無筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 不要	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
無筋構造物 昼間 機械施工 制約無			m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

3次単価表

単価使用年月	2023.02
歩掛適用年月	2023.02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 24号	処分費(m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
処分費 コンクリート殻処分費			m3	100				
合計								
単価							円/m3	

機労材集計リスト (機械)

工事名	R4徳土 国道438号 佐・下 道路改良工事(5) (チャレンジ型)					
単価コード	名称	規格	単位	数量	金額	摘要
L001010007	バックホウ(クローラ) [標準]	山積0.8m3(平積0.6m3)	日	6.88	68,807	
L001081002	高所作業車(トラック架装リフト車)ブーム型	標準テックタイプ 作業床高さ12m	日	0.784	8,085	
L001130006	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	25t吊	日	0.08	3,424	
L001130011	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	10t吊	日	0.733	25,822	
M000101012	ブルドーザ [普通・排出ガス対策型(1次基準)]	15t級	供用日	4.891	95,830	
M000201016	小型バックホウ(クローラ) [標準]	排出ガス対策型(第1次基準) 山積0.08m3	供用日	0.2	883	
M000202015	バックホウ(クローラ) [標準]	排ガス型(第2次) 山積0.28m3	供用日	1.272	9,789	
M000202019	バックホウ(クローラ) [標準]	排ガス型(第2次) 山積0.8m3	供用日	3.644	64,862	
M000202090	バックホウ(クローラ型) [標準型・超低騒音型]	排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0.8m3	供用日	0.68	13,998	
M000204017	油圧グラブショベル[テレスコピック式]	平積0.4m3	時間	0.68	5,868	
M000301005	ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	10t積級	供用日	0.947	19,564	
M000302013	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック4〜4.5t積 吊能力2.9t	供用日	0.616	5,888	
M000604006	大型ブレイカ(ベースマシン含まず) [油圧式]	質量1300kg級	供用日	0.655	7,074	
M000903010	コンクリートポンプ車[トラック架装・ブーム式]	圧送能力 90〜110m3/h	供用日	3.376	174,839	
	合計額				504,733	

道路土工 集計

種 別：道路土工
 ブロック：
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
掘削（片切り） 岩 取合道路	$V1 = \dots = 33.6$	33.6 m ³
土砂 取合道路	$V1 = \dots = 33.6$	33.6 m ³
掘削（オープン） 岩 取合道路	$V1 = \dots = 0.0$	0.0 m ³
土砂 取合道路	$V1 = \dots = 0.0$	0.0 m ³

道路土工(取合道路)

測 点	点間距離 (m)	掘削(片切)			掘削(片切)			掘削(オープン)			掘削(オープン)			備 考
		(岩)			(土砂)			(岩)			(土砂)			
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 10		0.0			0.0			0.0			0.0			
NO. 11	20.000	1.4	0.70	14.0	1.4	0.70	14.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 11 + 14.000	14.000	1.4	1.40	19.6	1.4	1.40	19.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
合 計	m 34.0			m3 33.6			m3 33.6			m3 0.0			m3 0.0	

擁壁工 作業土工 集計

種 別：擁壁工
 ブロック：
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
床掘B 岩 取合道路	左側 V1= 324.0 = 324.0	324.0 m ³
土砂 取合道路	左側 V1= 376.8 = 376.8	376.8 m ³
床掘B' 岩 取合道路	左側 V1= 0.0 = 0.0	0.0 m ³
土砂 取合道路	左側 V1= 0.0 = 0.0	0.0 m ³
埋戻し B 取合道路	左側 V1= 700.8 = 700.8	700.8 m ³
C 取合道路	左側 V1= 0.0 = 0.0	0.0 m ³
D 取合道路	左側 V1= 0.0 = 0.0	0.0 m ³

擁壁工 作業土工 [取合道路] (左側)

測 点	点間距離 (m)	床掘 B			床掘 B			床掘 B'			床掘 B'			備 考
		(岩)			(土砂)			(岩)			(土砂)			
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 10	—	0.0			0.0									
NO. 11	20.000	13.5	6.75	135.0	15.7	7.85	157.0							
NO. 11 + 14.000	14.000	13.5	13.50	189.0	15.7	15.70	219.8							
合 計	m 34.0			m3 324.0			m3 376.8			m3 0.0			m3 0.0	

擁壁工 作業土工 [取合道路] (左側)

測 点	点間距離 (m)	埋戻し			埋戻し			埋戻し						備 考
		(B)			(C)			(D)						
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量				
NO. 10	—	0.0			0.0			0.0						
NO. 11	20.000	29.2	14.60	292.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO. 11 + 14.000	14.000	29.2	29.20	408.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
合 計	m 34.0			m3 700.8			m3 0.0			m3 0.0				

逆T式擁壁 集計表

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】 コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	No. 10+0.000～No. 11+8.406 L= 30.35m 型枠面積 = 388.76 平均H = $388.76 \div 2 \div 30.35\text{m} = 6.40 \text{ m}$ 1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 48.460 6ブロック = 69.595 7ブロック = 69.607 8ブロック = 9ブロック =	187.662 m ³
型枠 一般型枠	1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 108.59 6ブロック = 140.07 7ブロック = 140.10 8ブロック = 9ブロック =	388.76 m ²
鉄筋 SD345 (D13)	1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 0.685 6ブロック = 0.933 7ブロック = 0.942 8ブロック = 9ブロック =	2.560 t

逆T式擁壁 集計表

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
鉄筋 SD345 (D16～D25)	(D16)	3.979 t
	1ブロック	=
	2ブロック	=
	3ブロック	=
	4ブロック	=
	5ブロック	= 1.081
	6ブロック	= 1.449
	7ブロック	= 1.449
	8ブロック	=
	9ブロック	=
	(D19)	0.000 t
	1ブロック	=
	2ブロック	=
	3ブロック	=
	4ブロック	=
	5ブロック	= —
	6ブロック	= —
	7ブロック	= —
	8ブロック	=
	9ブロック	=
	(D22)	2.854 t
	1ブロック	=
	2ブロック	=
	3ブロック	=
	4ブロック	=
	5ブロック	= —
	6ブロック	= 2.854
	7ブロック	= —
	8ブロック	=
	9ブロック	=
	(D25)	6.650 t
	1ブロック	=
	2ブロック	=
	3ブロック	=
	4ブロック	=
	5ブロック	= 2.881
	6ブロック	= —
	7ブロック	= 3.769
	8ブロック	=
	9ブロック	=
		13.483 t

逆T式擁壁 集計表

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
鉄筋 SD345 (D29～D32)	(D29)	0.000 t
	1ブロック =	
	2ブロック =	
	3ブロック =	
	4ブロック =	
	5ブロック =	—
	6ブロック =	—
	7ブロック =	—
	8ブロック =	
	9ブロック =	
	(D32)	0.000 t
	1ブロック =	
	2ブロック =	
	3ブロック =	
	4ブロック =	
	5ブロック =	—
	6ブロック =	—
	7ブロック =	—
	8ブロック =	
	9ブロック =	
均コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 3.142 6ブロック = 4.372 7ブロック = 3.941 8ブロック = 9ブロック =	11.455 m ³
同上 型枠 均し	1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 1.05 6ブロック = 1.12 7ブロック = 1.12 8ブロック = 9ブロック =	3.29 m ²

逆T式擁壁 集計表

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
目地材 瀝青質目地材 t=20mm	1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 6.46 6ブロック = 6.24 7ブロック = 6.24 8ブロック = 9ブロック =	18.94 m ²
水抜パイプ VP φ65	1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 9.29 6ブロック = 12.05 7ブロック = 12.05 8ブロック = 9ブロック =	33.39 m
足場工 枠組み	1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 92.92 6ブロック = 120.45 7ブロック = 120.47 8ブロック = 9ブロック =	333.84 掛m ²
置換コンクリート σ _{ck} ≥ 18N/mm ²	1ブロック = 2ブロック = 3ブロック = 4ブロック = 5ブロック = 12.875 6ブロック = 25.808 7ブロック = 50.756 8ブロック = 9ブロック =	89.439 m ³

逆T式擁壁 集計表

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
ペーライン $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	1ブロック =	3.292 m ³
	2ブロック =	
	3ブロック =	
	4ブロック =	
	5ブロック = 0.539	
	6ブロック = 1.082	
	7ブロック = 1.671	
	8ブロック =	
	9ブロック =	
	型枠 一般型枠	
2ブロック =		
3ブロック =		
4ブロック =		
5ブロック = 6.03		
6ブロック = 12.10		
7ブロック = 18.39		
8ブロック =		
9ブロック =		
足場工 単管傾斜		1ブロック =
	2ブロック =	
	3ブロック =	
	4ブロック =	
	5ブロック = —	
	6ブロック = —	
	7ブロック = 8.87	
	8ブロック =	
	9ブロック =	

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：5ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】 コンクリート σ ck=24N/mm2	(縦壁) 2~3 V1= 1/2 × (3.757+3.581) × 1/2 × (2.710+2.785) = 10.081 3~4 V2= 1/2 × (3.581+3.248) × 1/2 × (5.335+5.086) = 17.791 (底版) 2~4 V3= 2.700 × 1/2 × (8.276+6.974) = 20.588	48.460 m3
型枠 一般型枠	(縦壁) 2~3 A1= 1/2 × (12.52+11.94) × 1/2 × (2.710+2.785) = 33.60 3~4 A2= 1/2 × (11.94+10.83) × 1/2 × (5.335+5.086) = 59.32 (底版) 2~4 A3= 0.60 × (10.105+9.738) = 11.91 (端部) 2-2断面 A4= 2-2断面 コンクリート数量 = 3.76	108.59 m2
鉄筋 SD345 (D13) SD345 (D16~D25)	鉄筋重量表より (D13) W= 0.685 t 鉄筋重量表より (D16) W1= 1.081 t (D19) W2= — (D22) W3= — (D25) W4= 2.881 t	
均コンクリート σ ck ≥ 18N/mm2	V1= 0.470 × 2.260 + 1/2 × (0.470+0.342) × 0.450 = 1.245 V2= 1/2 × (0.342+0.369) × 5.335 = 1.897	3.142 m3
同上 型枠 均し	A1= 0.20 × 2.260 + 1/2 × (0.20+0.10) × 0.450 = 0.52 A2= 1/2 × (0.10+0.10) × 5.335 = 0.53	1.05 m2
目地材 瀝青質目地材 t=20mm	A1= 2-2断面部	6.46 m2

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：5ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】		
足場工 枠組み		92.92 掛m ²
2~3	$A1 = 1/2 \times (12.52 + 11.94) \times 1/2 \times (2.710 + 2.785) = 33.60$	
3~4	$A2 = 1/2 \times (11.94 + 10.83) \times 1/2 \times (5.335 + 5.086) = 59.32$	
置換コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$		12.875 m ³
2~3	$V1 = 1/2 \times (0.0 + 2.319) \times 0.450 = 0.522$	
3~4	$V2 = 1/2 \times (2.319 + 2.312) \times 5.335 = 12.353$	
ペーライン $\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$		0.539 m ³
2~3	$V1 = 1/2 \times (0.0 + 0.098) \times 0.450 = 0.022$	
3~4	$V2 = 1/2 \times (0.098 + 0.096) \times 5.335 = 0.517$	
型枠 一般型枠		6.03 m ²
2~3	$A1 = 1/2 \times (0.0 + 1.07) \times 0.450 = 0.24$	
3~4	$A2 = 1/2 \times (1.07 + 1.10) \times 5.335 = 5.79$	
水抜パイプ VP $\phi 65$	縦壁コンクリート量 $\times 1/3$ $(10.081 + 17.791) \times 1/3 = 9.29$	9.29 m

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：5ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T擁壁 【1.0m当たり】		
[2-2断面] コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	(縦壁) $V1 = 1/2 \times (6.258 + 6.266) \times 0.600 \times 1.0 = 3.757$ (底版) $V2 = 0.600 \times 4.500 \times 1.0 = 2.700$	6.457 m ³
型枠 一般型枠	(縦壁) $A1 = (6.258 + 6.266) \times 1.0 = 12.52$ (底版) $A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0 = 1.20$	13.72 m ²
均コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 4.700 \times 0.100 \times 1.0$	0.470 m ³
同上 型枠 均し	$A1 = 0.10 \times 2 \times 1.0$	0.20 m ²
足場工 枠組み	$A1 = (6.258 + 6.266) \times 1.0$	12.52 掛m ²
[3-3断面] コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	(縦壁) $V1 = 5.969 \times 0.60 \times 1.0 = 3.581$ (底版) $V2 = 0.600 \times 4.500 \times 1.0 = 2.700$	6.281 m ³
型枠 一般型枠	(縦壁) $A1 = 5.969 \times 2 \times 1.0 = 11.94$ (底版) $A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0 = 1.20$	13.14 m ²
均コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 1/2 \times (3.401 + 3.431) \times 0.100 \times 1.0$	0.342 m ³
同上 型枠 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$	0.10 m ²
足場工 枠組み	$A1 = 5.969 \times 2 \times 1.0$	11.94 掛m ²

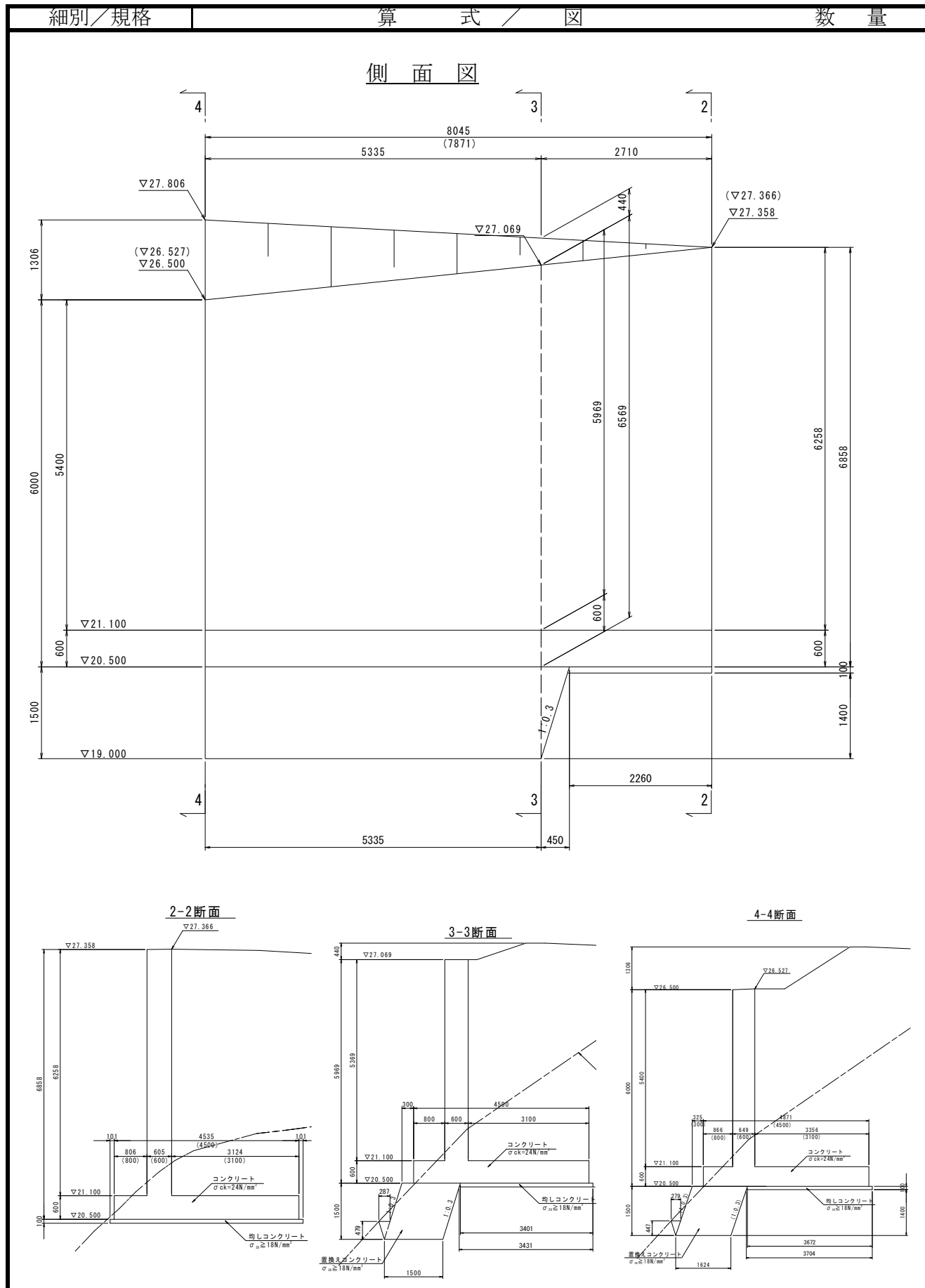
一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：5ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T擁壁		
置換コンクリート σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 1.500 \times 1.500 \times 1.0 = 2.250$ $V2 = 1/2 \times 0.479 \times 0.287 \times 1.0 = 0.069$	2.319 m ³
ペーライン σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 1.400 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.073$ $V2 = 0.479 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.025$	0.098 m ³
型枠 一般型枠	$A1 = (1.50 - 0.479) \times 1.044 \text{斜比} \times 1.0$	1.07 m ²
[4-4断面] コンクリート σ ck = 24N/mm ²	<p style="text-align: center;">(縦壁)</p> $V1 = 1/2 \times (5.400 + 5.427) \times 0.600 \times 1.0 = 3.248$ <p style="text-align: center;">(底版)</p> $V2 = 0.600 \times 4.500 \times 1.0 = 2.700$	5.948 m ³
型枠 一般型枠	<p style="text-align: center;">(縦壁)</p> $A1 = (5.400 + 5.427) \times 1.0 = 10.83$ <p style="text-align: center;">(底版)</p> $A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0 = 1.20$	12.03 m ²
均コンクリート σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 1/2 \times (3.672 + 3.704) \times 0.100 \times 1.0$	0.369 m ³
同上 型枠 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$	0.10 m ²
足場工 枠組み	$A1 = (5.400 + 5.427) \times 1.0$	10.83 掛m ²
置換コンクリート σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 1.500 \times 1.500 \times 1.0 = 2.250$ $V2 = 1/2 \times 0.447 \times 0.279 \times 1.0 = 0.062$	2.312 m ³
ペーライン σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 1.400 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.073$ $V2 = 0.447 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.023$	0.096 m ³
型枠 一般型枠	$A1 = (1.50 - 0.447) \times 1.044 \text{斜比} \times 1.0$	1.10 m ²

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：5ブロック



一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：6ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】 コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	(縦壁) 2~3 $V1 = 1/2 \times (3.240 + 3.240) \times 11.153 = 36.136$ (底版) 2~4 $V2 = 3.000 \times 11.153 = 33.459$	69.595 m3
型枠 一般型枠	(縦壁) 2~3 $A1 = 1/2 \times (10.80 + 10.80) \times 11.153 = 120.45$ (底版) 2~4 $A3 = 0.60 \times (11.153 + 11.153) = 13.38$ (端部) 2-2断面 $A4 = \text{2-2断面 コンクリート数量} = 6.24$	140.07 m2
鉄筋 SD345 (D13) SD345 (D16~D25) SD345 (D29~D32)	鉄筋重量表より (D13) $W = 0.933 \text{ t}$ 鉄筋重量表より (D16) $W1 = 1.449 \text{ t}$ (D19) $W2 = \text{—}$ (D22) $W3 = 2.854 \text{ t}$ (D25) $W4 = \text{—}$ 鉄筋重量表より (D29) $W1 = \text{—}$ (D32) $W2 = \text{—}$	
均コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 1/2 \times (0.392 + 0.392) \times 11.153 = 4.372$	4.372 m3
同上 型枠 均し	$A1 = 1/2 \times (0.10 + 0.10) \times 11.153 = 1.12$	1.12 m2

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：6ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】		
目地材 瀝青質目地板 t=20mm	A1= 2-2断面部	6.24 m ²
足場工 枠組み 2~3	A1= $\frac{1}{2} \times (10.80 + 10.80) \times 11.153$ = 120.45	120.45 掛m ²
置換コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ 2~3	V1= $\frac{1}{2} \times (2.325 + 2.303) \times 11.153$ = 25.808	25.808 m ³
ペーライン $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ 2~3	V1= $\frac{1}{2} \times (0.099 + 0.095) \times 11.153$ = 1.082	1.082 m ³
型枠 一般型枠 2~3	A1= $\frac{1}{2} \times (1.04 + 1.13) \times 11.153$ = 12.10	12.10 m ²
水抜パイプ VP ϕ 65	縦壁コンクリート量 $\times \frac{1}{3}$ $36.136 \times \frac{1}{3}$ = 12.05	12.05 m

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：6ブロック

細別/規格	算 式 / 図	数 量
逆T擁壁 【1.0m当たり】		
[2-2断面] コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	(縦壁) $V1 = 5.400 \times 0.600 \times 1.0 = 3.240$ (底版) $V2 = 0.600 \times 5.000 \times 1.0 = 3.000$	6.240 m ³
型枠 一般型枠	(縦壁) $A1 = 5.400 \times 2 \times 1.0 = 10.80$ (底版) $A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0 = 1.20$	12.00 m ²
均コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 1/2 \times (3.900 + 3.930) \times 0.100 \times 1.0$	0.392 m ³
同上 型枠 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$	0.10 m ²
足場工 枠組み	$A1 = 5.400 \times 2 \times 1.0$	10.80 掛m ²
置換コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 1.500 \times 1.500 \times 1.0 = 2.250$ $V2 = 1/2 \times 0.500 \times 0.300 \times 1.0 = 0.075$	2.325 m ³
ペーライン $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = (1.400 + 0.500) \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0$	0.099 m ³
型枠 一般型枠	$A1 = (1.50 - 0.500) \times 1.044 \text{斜比} \times 1.0$	1.04 m ²
[3-3断面] コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	(縦壁) $V1 = 5.400 \times 0.600 \times 1.0 = 3.240$ (底版) $V2 = 0.600 \times 5.000 \times 1.0 = 3.000$	6.240 m ³
型枠 一般型枠	(縦壁) $A1 = 5.400 \times 2 \times 1.0 = 10.80$ (底版) $A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0 = 1.20$	12.00 m ²
均コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 1/2 \times (3.900 + 3.930) \times 0.100 \times 1.0$	0.392 m ³
同上 型枠 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$	0.10 m ²
足場工 枠組み	$A1 = 5.400 \times 2 \times 1.0$	10.80 掛m ²

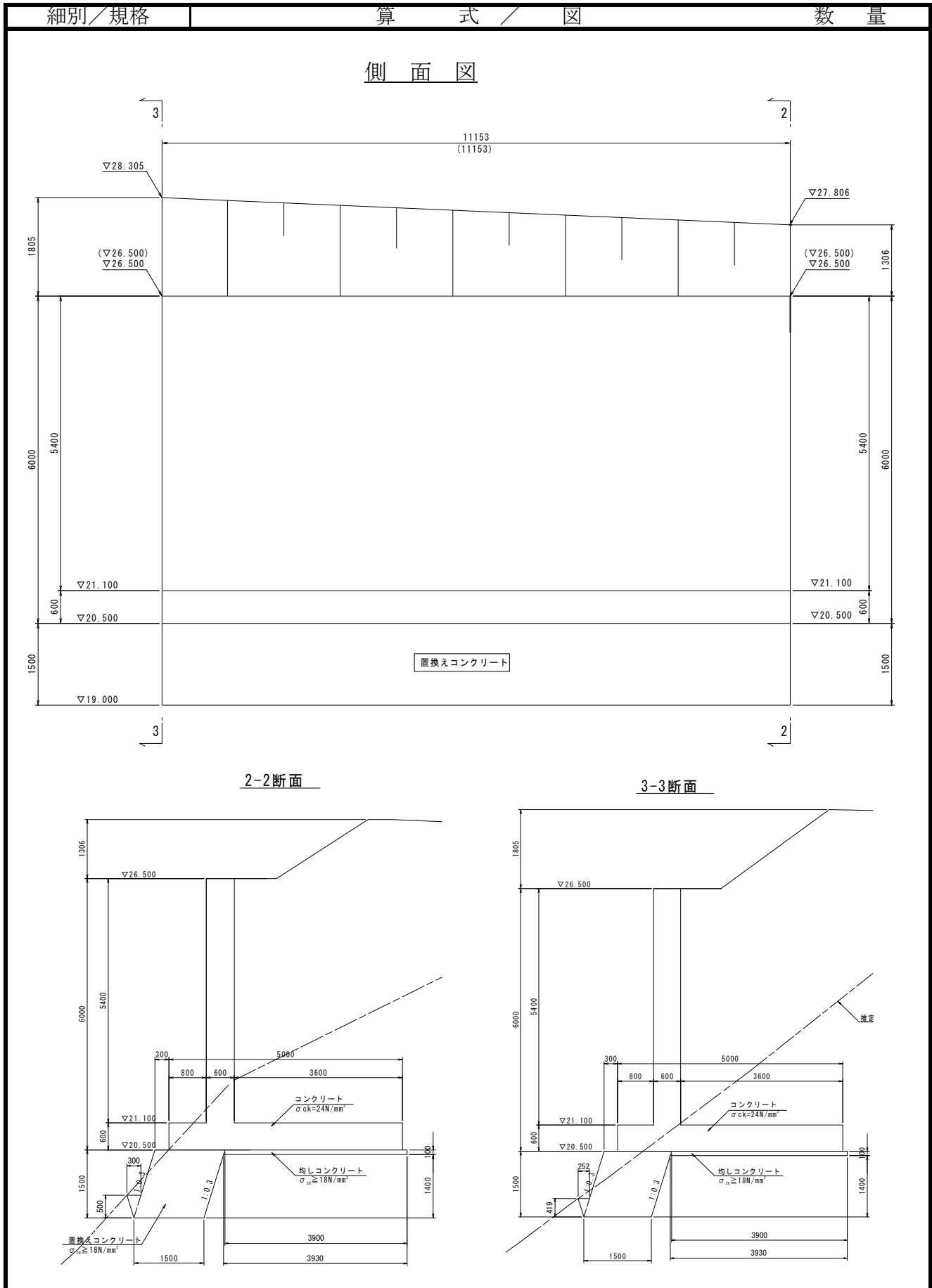
一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：6ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T擁壁		
置換コンクリート σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 1.500 \times 1.500 \times 1.0 = 2.250$ $V2 = 1/2 \times 0.419 \times 0.253 \times 1.0 = 0.053$	2.303 m ³
ペーライン σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 1.400 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.073$ $V2 = 0.419 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.022$	0.095 m ³
型枠 一般型枠	$A1 = (1.50 - 0.419) \times 1.044 \text{斜比} \times 1.0$	1.13 m ²

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：6ブロック



一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：7ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】 コンクリート σ _{ck} =24N/mm ²	(縦壁) 2~4 V1= 1/2 × (3.240+3.240) × 11.155 = 36.142 (底版) 2~4 V2= 3.000 × 11.155 = 33.465	69.607 m ³
型枠 一般型枠	(縦壁) 2~4 A1= 1/2 × (10.80+10.80) × 11.155 = 120.47 (底版) 2~4 A3= 0.60 × 2 × 11.155 = 13.39 (端部) A4= 2-2断面 コンクリート数量 = 6.24	140.10 m ²
鉄筋 SD345 (D13) SD345 (D16~D25) SD345 (D29~D32)	鉄筋重量表より (D13) W= 0.942 t 鉄筋重量表より (D16) W1= 1.449 t (D19) W2= — (D22) W3= — (D25) W4= 3.769 t 鉄筋重量表より (D29) W1= — (D32) W2= —	
均コンクリート σ _{ck} ≥ 18N/mm ²	V1= 0.392 × 2.365 + 1/2 × (0.392+0.342) × 0.300 = 1.037 V2= 1/2 × (0.342+0.342) × 8.490 = 2.904	3.941 m ³
同上 型枠 均し	A1= 0.10 × 2.365 + 1/2 × (0.10+0.10) × 0.300 = 0.267 A2= 1/2 × (0.10+0.10) × 8.490 = 0.849	1.12 m ²

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：7ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】		
目地材 瀝青質目地材 t=20mm	A1= 2-2断面部	6.24 m ²
足場工 枠組み 2～4	A1= $1/2 \times (10.80 + 10.80) \times 11.155$ = 120.47	120.47 掛m ²
置換コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ 2～3 3～4	V1= $2.303 \times 2.365 + 1/2 \times (2.303 + 5.329) \times 0.300$ = 6.591 V2= $1/2 \times (5.329 + 5.075) \times 8.490$ = 44.165	50.756 m ³
ペーライン $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ 2～3 3～4	V1= $0.095 \times 2.365 + 1/2 \times (0.095 + 0.180) \times 0.300$ = 0.266 V2= $1/2 \times (0.180 + 0.151) \times 8.490$ = 1.405	1.671 m ³
型枠 一般型枠 2～3 3～4	A1= $1.13 \times 2.365 + 1/2 \times (1.13 + 1.52) \times 0.300$ = 3.07 A2= $1/2 \times (1.52 + 2.09) \times 8.490$ = 15.32	18.39 m ²
足場工 単管傾斜 3～4	V1= $1/2 \times (0.0 + 2.090) \times 8.490$ = 8.87	8.87 掛m ²
水抜パイプ VP ϕ 65	縦壁コンクリート量 $\times 1/3$ $36.142 \times 1/3$ = 12.05	12.05 m

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：7ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T擁壁 【1.0m当たり】		
[2-2断面] コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	(縦壁) $V1 = 5.400 \times 0.600 \times 1.0 = 3.240$ (底版) $V2 = 0.600 \times 5.000 \times 1.0 = 3.000$	6.240 m ³
型枠 一般型枠	(縦壁) $A1 = 5.400 \times 2 \times 1.0 = 10.80$ (底版) $A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0 = 1.20$	12.00 m ²
均コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 1/2 \times (3.900 + 3.930) \times 0.100 \times 1.0$	0.392 m ³
同上 型枠 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$	0.10 m ²
足場工 枠組み	$A1 = 5.400 \times 2 \times 1.0$	10.80 掛m ²
置換コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 1.500 \times 1.500 \times 1.0 = 2.250$ $V2 = 1/2 \times 0.419 \times 0.252 \times 1.0 = 0.053$	2.303 m ³
ペーライン $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = (1.400 + 0.419) \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0$	0.095 m ³
型枠 一般型枠	$A1 = (1.50 - 0.419) \times 1.044 \text{斜比} \times 1.0$	1.13 m ²
[3-3断面] コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	(縦壁) $V1 = 5.400 \times 0.600 \times 1.0 = 3.240$ (底版) $V2 = 0.600 \times 5.000 \times 1.0 = 3.000$	6.240 m ³
型枠 一般型枠	(縦壁) $A1 = 5.400 \times 2 \times 1.0 = 10.80$ (底版) $A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0 = 1.20$	12.00 m ²
均コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V1 = 1/2 \times (3.400 + 3.430) \times 0.100 \times 1.0$	0.342 m ³
同上 型枠 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$	0.10 m ²
足場工 枠組み	$A1 = 5.40 \times 2 \times 1.0$	10.80 掛m ²

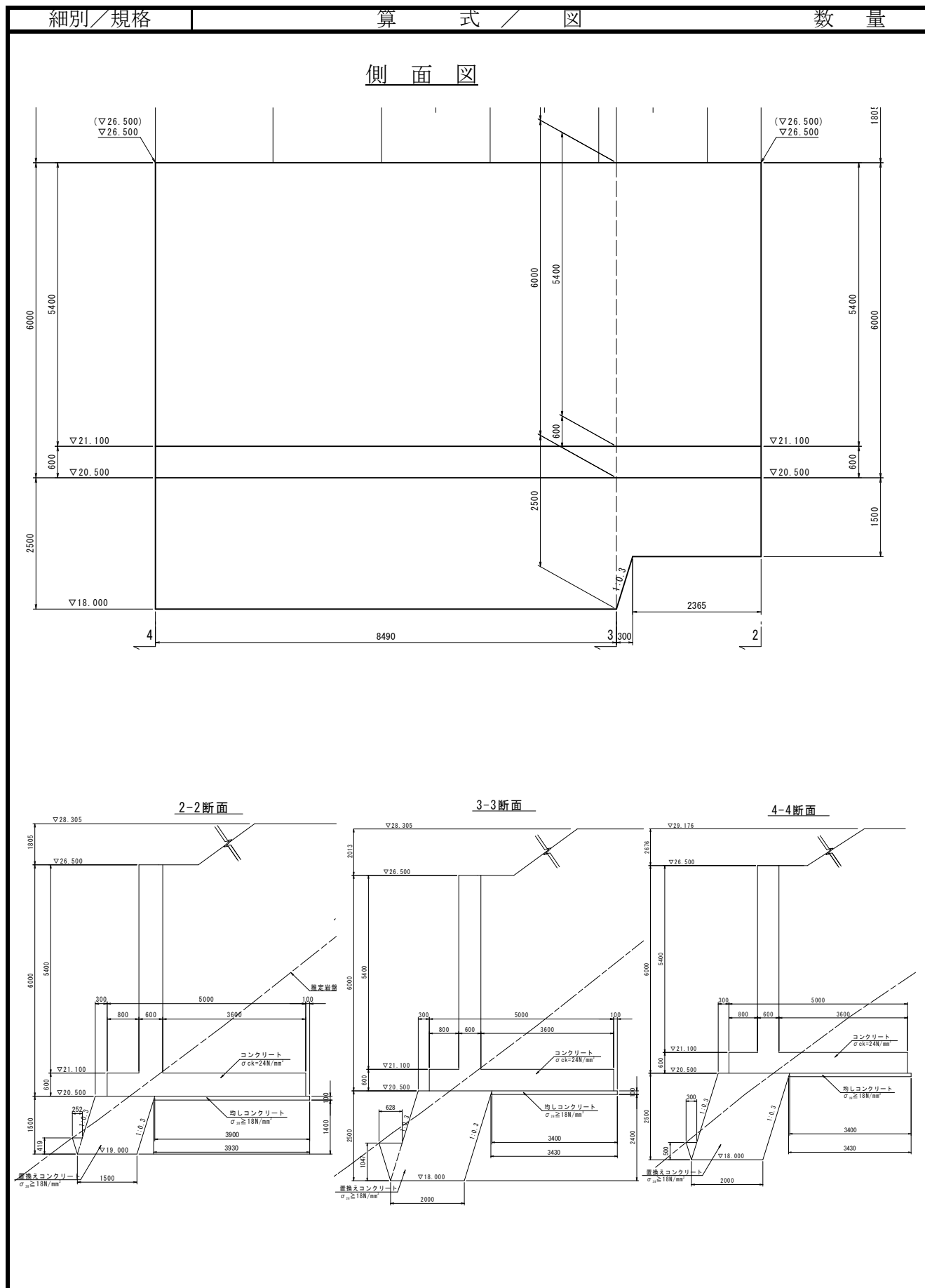
一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：7ブロック

細別／規格	算 式 / 図	数 量
逆T擁壁		
置換コンクリート σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 2.500 \times 2.000 \times 1.0 = 5.000$ $V2 = 1/2 \times 1.047 \times 0.628 \times 1.0 = 0.329$	5.329 m ³
ペーライン σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 2.400 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.125$ $V2 = 1.047 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.055$	0.180 m ³
型枠 一般型枠	$A1 = (2.50 - 1.047) \times 1.044 \text{斜比} \times 1.0$	1.52 m ²
[4-4断面] コンクリート σ ck = 24N/mm ²	(縦壁) $V1 = 5.400 \times 0.600 \times 1.0 = 3.240$ (底版) $V2 = 0.600 \times 5.000 \times 1.0 = 3.000$	6.240 m ³
型枠 一般型枠	(縦壁) $A1 = 5.40 \times 2 \times 1.0 = 10.80$ (底版) $A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0 = 1.20$	12.00 m ²
均コンクリート σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 1/2 \times (3.400 + 3.430) \times 0.100 \times 1.0$	0.342 m ³
同上 型枠 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$	0.10 m ²
足場工 枠組み	$A1 = 5.40 \times 2 \times 1.0$	10.80 掛m ²
置換コンクリート σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 2.500 \times 2.000 \times 1.0 = 5.000$ $V2 = 1/2 \times 0.500 \times 0.300 \times 1.0 = 0.075$	5.075 m ³
ペーライン σ ck ≥ 18N/mm ²	$V1 = 2.400 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.125$ $V2 = 0.500 \times 1.044 \text{斜比} \times 0.05 \times 1.0 = 0.026$	0.151 m ³
型枠 一般型枠	$A1 = (2.50 - 0.50) \times 1.044 \text{斜比} \times 1.0$	2.09 m ²
足場工 単管傾斜	$A1 = (2.50 - 0.50) \times 1.044 \text{斜比} \times 1.0$	2.09 掛m ²

一般計算書

種 別：擁壁工
 ブロック：取合道路
 区 分：7ブロック



一般計算書

種 別：排水工
ブロック：取合道路
区 分：

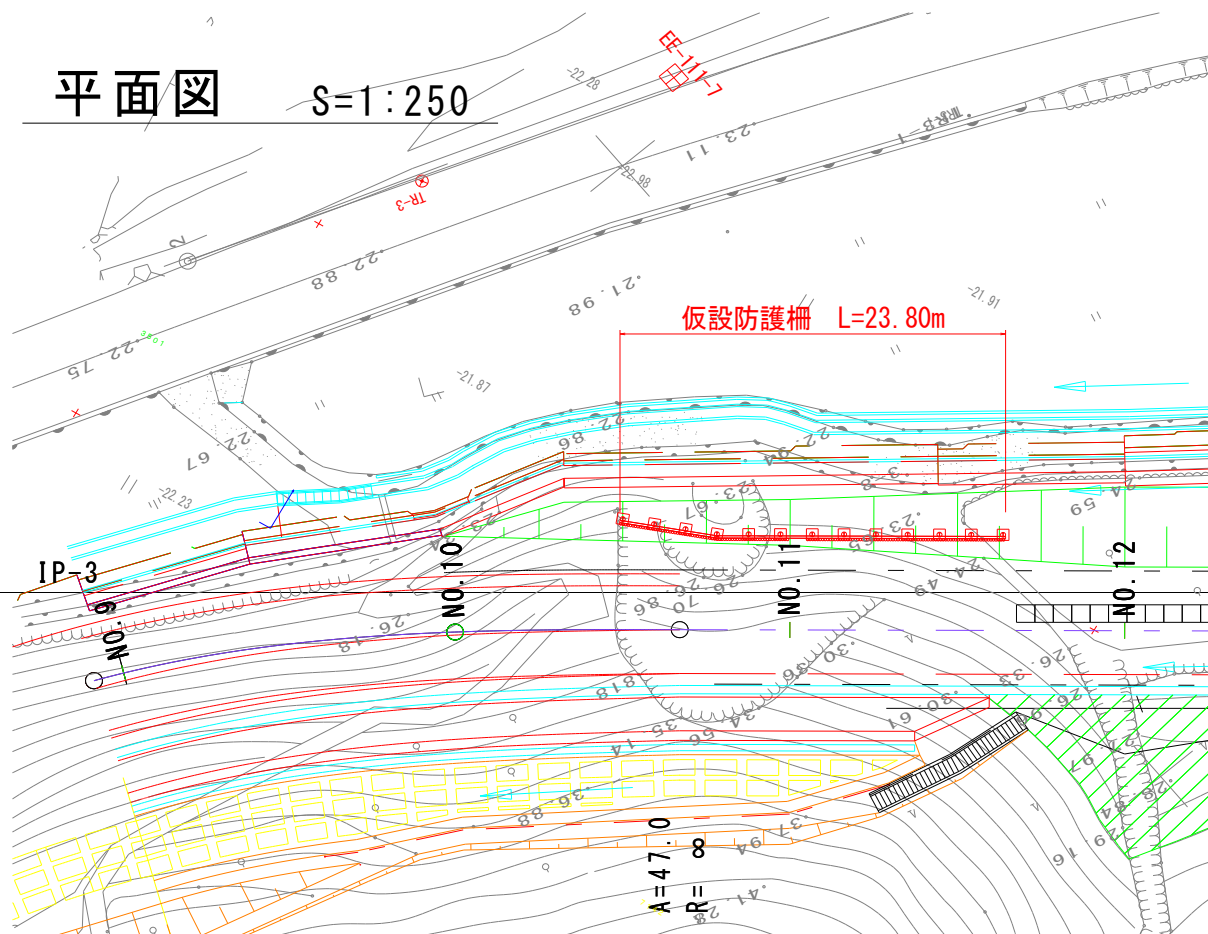
細別／規格	算 式 / 図	数 量
3号L型水路 左側	No. 10+ 0.0付近～No. 11+0.0付近 L= 20.00m	20.00 m

一般計算書

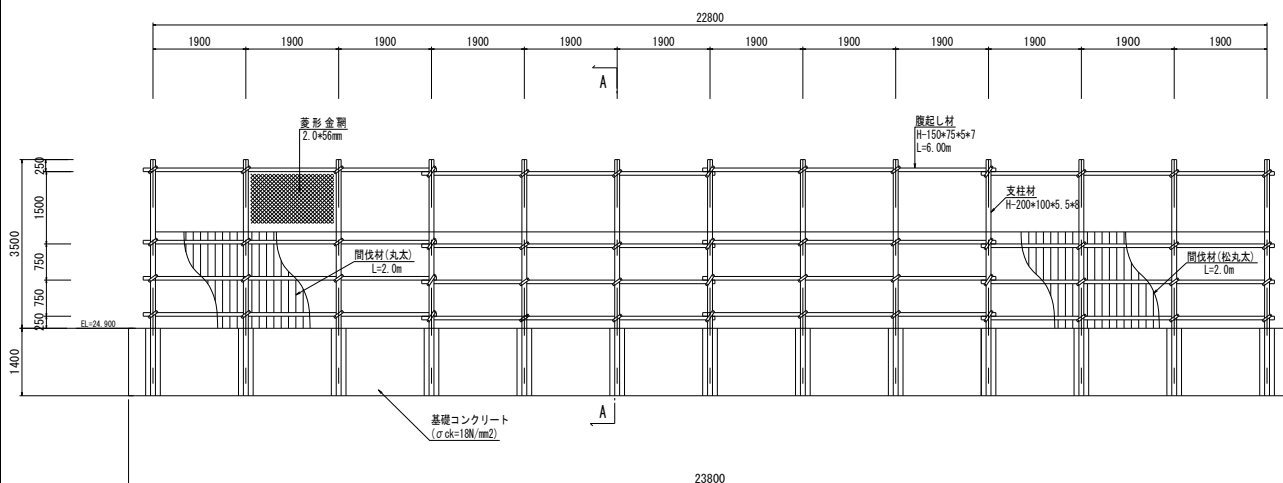
種 別：構造物撤去工
 ブロック：取合道路
 区 分：

細別/規格	算 式 / 図	数 量
仮設防護柵撤去 左側	No. 10+ 10.0付近~No. 11+13.5付近 L= 23.80m	23.80 m

平面図



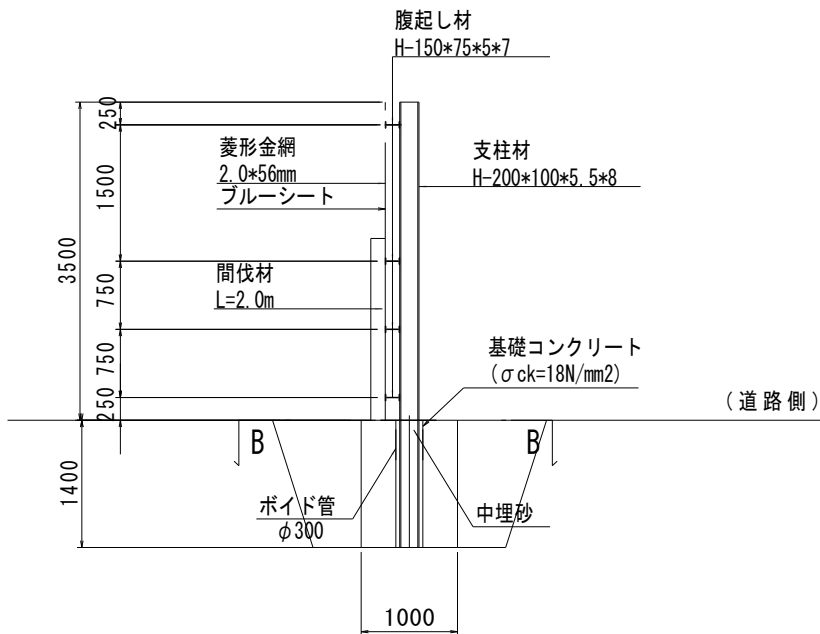
仮設防護柵 正面図 S=1:50
(H=3500)



構造物撤去工

号計算書	数量計算書	NO.
------	-------	-----

A - A 断面 S=1:50



1式当り

名称・規格	計 算 式	単 位	数 量
基礎コンクリート	$1.4 \times 23.8 - (0.099 \times 13) = 32.033$	m ³	32.0
支柱材 H-200*100*5.5*8	$5.0 \times 13 \times 21.3 / 1000 = 1.385$	t	1.38
支柱材 H-150*75*5*7	$6.0 \times 16 \times 14.0 / 1000 = 1.344$	t	1.34
土留材 間伐材	22.80×2.00 (丸太Φ200 L=2.00m 108本) = 45.600	m ²	45.60
菱形金網 2.0*56mm	$22.80 \times 3.5 = 79.800$	m ²	79.80
ブルーシート	$22.80 \times 3.5 = 79.800$	m ²	79.80
固定金具A		個	12.00
固定金具B		個	40.00