

見積参考資料

工事名 R 1 那土 那賀川・北地工区 那賀・和食 道路工事（8）

◇経費情報◇

工種区分	道路改良工事
単価地区	那賀 1
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 1 那土 那賀川・北地工区 那賀・和食 道路工事 (8)				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				
擁壁工		式	1				
作業土工		式	1				
床掘り(掘削)	土質:軟岩	m3	320				単 1号
床掘り	土質:土砂	m3	960				単 2号
埋戻し 1≦W<4	土質:土砂	m3	50				単 3号
埋戻し W<1	土質:土砂	m3	4				単 4号
土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	1,220				単 5号
場所打擁壁工(構造物単位)		式	1				
2号重力式擁壁		m3	19				単 6号
場所打擁壁工		式	1				
置換コンクリート(逆T式擁壁部)		m3	1,486				単 7号
構造物撤去工		式	1				

設計内訳書 (本01)

工事名	R1 那土 那賀川・北地工区 那賀・和食 道路工事 (8)				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
防護柵撤去工		式	1				
防護柵撤去(ガードレール)		m	47				単 8号
構造物取壊し工		式	1				
舗装版破砕	舗装版種別:アスファルト舗装版, 舗装版厚:5cm	m2	370				単 9号
練石積取壊し		m2	63				単 10号
コンクリート取壊し運搬処理	構造物区分:無筋構造物, 工法区分:機械施工	m3	327				単 11号
排水構造物撤去工		式	1				
蓋版撤去	蓋種類:コンクリート蓋	枚	260				単 12号
運搬処理工		式	1				
殻運搬	殻種別:アスファルト殻	m3	19				単 13号
殻処分	殻種別:アスファルト殻	m3	19				単 14号
仮設工		式	1				
交通管理工		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	R 1 那土 那賀川・北地工区 那賀・和食 道路工事（8）				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
交通誘導警備員	A	人日	32				単 15号
交通誘導警備員	B	人日	7				単 16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	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 1号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	床掘り(掘削)	土質:軟岩	単位	m3	単位数量	1	単価	
	掘削	軟岩, オープンカット, 無し, 1,000m3未満, 有り(50,000m3未満), 無し	m3	1				
	合計							
	単価						円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 2号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	床掘り	土質:土砂	単位	m3	単位数量	1	単価	
	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	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 3号	埋戻し 1≦W<4	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	
埋戻し		最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 4号	埋戻し W<1	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	
埋戻し		最大埋戻幅1m未満	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 5号	土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	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	
土砂等運搬		標準,バックホ山積0.8m3(平積0.6m3),土砂(岩塊・玉石混り土含む),無し,1.0km以下	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 6号	2号重力式擁壁		単位	m3	単位数量	19	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
重力式擁壁		2m以上5m以下,18-8-40(高炉),無し,無し,一般養生,延長無し	m3	19				
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	0.6				
合計								
単価							円/m3	

1 次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 7号	置換コンクリート (逆T式擁壁部)	単位	m3	単位数量	1,486.1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
コンクリート	無筋・鉄筋構造物, コンクリートポンプ車打設, 18-8-40(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての費用	m3		1,486.1			
型枠	一般型枠, 鉄筋・無筋構造物	m2		366.6			
型枠	一般型枠, 鉄筋・無筋構造物	m2		162			
コンクリート	無筋・鉄筋構造物, コンクリートポンプ車打設, 18-8-40(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての費用	m3		44.1			
目地板	瀝青繊維質目地板t=20	m2		119.4			
コンクリート	無筋・鉄筋構造物, コンクリートポンプ車打設, 18-8-40(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての費用	m3		25.3			
足場工	単管傾斜足場, 不要, 標準(1.0)	掛m2		330.6			単 17号
コンクリート	無筋・鉄筋構造物, コンクリートポンプ車打設, 18-8-40(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての費用	m3		1.8			
型枠	一般型枠, 均しコンクリート	m2		2.9			
合計							
単価							円/m3

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 8号	防護柵撤去(ガードレール)		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	防護柵撤去工(ガードレール撤去工)	コンクリート建込・標準型, Gr-C-2B, 無, 無	m	1			単 18号	
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	舗装版破碎	舗装版種別:アスファルト舗装版, 舗装版厚:5cm	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	
	舗装版破碎	アスファルト舗装版, 無し, 不要, 15cm以下, 有り, 全ての費用	m2	1				
	合計							
	単価						円/m2	

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	練石積取壊し		単位	m2	単位数量	63	単価	
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額	摘要
掘削		土砂, オープンカット, 無し, 無し, 5,000m3 未満		m3	18.9			
合計								
単価								円/m2

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 11号	コンクリート取壊し運搬処理	構造物区分:無筋構造物, 工法区分: 機械施工	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
構造物とりこわし・運搬・処分 (複合)		無筋構造物, 機械施工+ダンプトラック10t 積級, 無し, 無し, 不要, 無し, 15.5以 下		m3	1			単 19号
合計								
単価								円/m3

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 12号	蓋版撤去	蓋種類:コンクリート蓋	単位	枚	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	蓋版	再利用撤去,無し,蓋版(各種),40を超え170kg/枚以下,無し,無し	枚	1				単 20号
	合計							
	単価							円/枚

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 13号	殻運搬	殻種別:アスファルト殻	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	
	殻運搬	舗装版破碎,機械(騒音対策不要、厚15cm以下),無し,22.0km以下,全ての費用	m3	1				
	合計							
	単価							円/m3

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 14号	処分	殻種別:アスファルト殻	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	
	処分費(m3)		m3	1			単 21号	
	合計							
	単価						円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 15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 22号	
	合計							
	単価						円/人日	

1次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 16号	交通誘導警備員	B	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B		人日	1			単 23号	
	合計							
	単価						円／人日	

2次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 17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	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 18号	防護柵撤去工(ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ撤去工)	ｺﾝｸﾘｰﾄ建込・標準型, Gr-C-2B, 無, 無	単位	m	単位数量	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ撤去工 CO建込用 Gr-A、B、C-2B		m	1			
	諸雑費(まるめ)		式	1			
	合計						
	単価						円/m

2次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 20号	蓋版	再利用撤去,無し,蓋版(各種),40を 超え170kg/枚以下,無し,無し	単位	枚	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	蓋版コンクリート・鋼製 昼間 170kg以下 制約無		枚	100				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/枚

2次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 21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 As殻		m3	100				
	合計							
	単価							円/m3

2次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22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					
	合計							
	単価							円/人日

2次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 23号	交通誘導警備員B		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B		人					
	合計							
	単価							円/人日

3次単価表

単価使用年月	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 24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	2019.08
歩掛適用年月	2019.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 25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 Co殻(無筋)		m3	100				
	合計							
	単価							円/m3

機労材集計リスト（機械）

工事名	R 1 那土 那賀川・北地工区 那賀・和食 道路工事（8）					
単価コード	名称	規格	単位	数量	金額	摘要
L001010003	バックホウ(クローラ) [標準]	山積0.45m ³ (平積0.35m ³)	日	1.109	6,841	
L001070002	振動ローラ(舗装用) [ハッドガット式]	運転質量0.8～1.1t	日	0.972	1,895	
L001130006	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	25t吊	日	2.644	113,189	
L001180001	タンク及びピラマ	質量 60～80kg	日	0.364	229	
M000202019	バックホウ(クローラ) [標準]	排ガス型(第2次) 山積0.8m ³	供用日	8.493	157,026	
M000202028	バックホウ(クローラ) [標準]	排ガス型(第1次) 山積0.45m ³	供用日	0.063	628	
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0.8m ³	供用日	7.658	163,088	
M000301005	ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	10t積級	供用日	34.83	711,290	
M000604006	大型ブレーカ(ベースマシン含まず) [油圧式]	質量1300kg級	供用日	7.245	81,120	
M000903010	コンクリートポンプ車[トラック架装・フォーム式]	圧送能力 90～110m ³ /h	供用日	31.288	1,620,565	
	合計額				2,855,871	

擁壁工 作業土工 集計

種 別：作業土工
 ブロック：
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
床掘り 土砂	土積計算書より	964.9 m ³
軟岩 I	土積計算書より	318.7 m ³
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	土積計算書より	47.1 m ³
最大埋戻幅1m未満	土積計算書より	4.0 m ³

置換コンクリート集計表（逆T式擁壁）

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

名 称	規 格・寸 法	数量区分	単 位	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
コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$		m ³	137.0	129.3	82.7	86.4	114.9	187.9
型枠	一般型枠		m ²	37.1	32.6	22.9	25.2	25.8	39.4
妻型枠	一般型枠		m ²	16.6	21.1	10.0	9.6	9.6	14.0
ペーライン	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$, t=5cm		〃	72.1	74.0	76.2	79.4	81.6	120.9
目地材	t=20mm		〃	14.1	10.0	9.6	9.6	16.5	17.7
埋戻コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$		m ³	1.4	1.2	1.1	1.2	1.3	3.7
足場	単管傾斜足場		掛m ²	23.6	26.5	22.9	25.2	25.8	39.4
均しコンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$		m ²	—	0.1	0.8	0.7	0.2	—
同上 型枠	均し		m ²	—	0.3	1.0	1.0	0.6	—

名 称	規 格・寸 法	数量区分	単 位	7ブロック	8ブロック	9ブロック			合 計
コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$		m ³	242.7	250.3	254.9			1,486.1
型枠	一般型枠		m ²	52.4	56.5	74.7			366.6
妻型枠	一般型枠		m ²	17.3	21.2	42.6			162.0
ペーライン	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$, t=5cm		〃	124.1	126.9	126.8			882.0
目地材	t=20mm		〃	21.2	20.7	—			119.4
埋戻コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$		m ³	3.4	6.7	5.3			25.3
足場	単管傾斜足場		掛m ²	52.4	56.5	58.3			330.6
均しコンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$		m ²	—	—	—			1.8
同上 型枠	均し		m ²	—	—	—			2.9

一般計算書

種 別：置換コンクリート
 ブロック：1ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=1/2 \times (2.00+2.00) \times 0.50 + 1/2 \times (5.50+5.50) \times 0.50$ $+ 1/2 \times (6.46+6.46) \times 0.30 + 1/2 \times (6.46+5.55) \times 1.40 = 14.10$ (3'-3') $A=1/2 \times (2.00+2.00) \times 0.80 + 1/2 \times (5.50+5.50) \times 0.50$ $+ 1/2 \times (6.46+6.46) \times 0.30 + 1/2 \times (6.46+5.55) \times 1.40 = 14.70$ (4-4) $A=1/2 \times (2.07+2.07) \times 0.50 + 1/2 \times (5.70+5.70) \times 0.50$ $+ 1/2 \times (6.88+6.88) \times 0.19 + 1/2 \times (6.88+5.76) \times 1.81 = 16.631$ $16.631 \times \cos 15^\circ 18' 49'' = 16.04$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=14.10 \times 1.50 + 1/2 \times (14.10+14.70) \times 0.09 + 1/2 \times (14.70+16.04) \times 7.453$ $=137.00$	137.0 m ³
型枠 一般型枠	$A=(2.17 \times 1.50 + 1/2 \times (2.17+2.17) \times 0.09 + 1/2 \times (2.17+2.47) \times 8.242 +$ $1.40 \times 1.50 + 1/2 \times (1.40+1.40) \times 0.09 + 1/2 \times (1.40+1.81) \times 6.699) \times 1.044$ $=37.11$	37.1 m ²
ペーライン $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ t=5cm	背面部 $A_1=(1.30 \times 1.50 + 1/2 \times (1.30+1.60) \times 0.09 + 1/2 \times (1.60+1.19) \times 7.453)$ $\times 1.044 =13.03$ 底板部 3-3断面= 2.00+3.50+0.96=6.46 3'-3'断面= 2.00+3.50+0.96=6.46 " 4-4断面= (2.07+3.63+1.18) × Cos15° 18' 49"=6.64 " $A_2=6.46 \times 1.50 + 1/2 \times (6.46+6.46) \times 0.09 + 1/2 \times (6.46+6.64) \times 7.453$ $=59.09$ $13.03 + 59.09 =72.12$	72.1 m ²
目地材 t=20mm	$A=14.11$ (3-3)	14.1 m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=0.09 \times 1.50 + 1/2 \times (0.09+0.22) \times 0.09 + 1/2 \times (0.22+0.09) \times 8.242$ $=1.43$	1.4 m ³
足場 単管傾斜足場 H≤30m	$A=(2.17 \times 1.50 + 1/2 \times (2.17+2.17) \times 0.09 + 1/2 \times (2.17+2.47) \times 8.242)$ $\times 1.044 =23.56$	23.6 掛m ²
妻型枠 一般型枠	$A=16.63$ (4-4)	16.6 m ²

一般計算書

種 別：置換コンクリート
 ブロック：2ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=1/2 \times (1.57+1.57) \times 1.50+1/2 \times (3.36+3.36) \times 1.00$ $+1/2 \times (4.80+4.80) \times 0.90 = 10.035$ $10.035 \times \cos 17^\circ 39' 24'' = 9.56$ (3'-3') $A=1.50 \times 1.10+3.50 \times 1.00+5.58 \times 1.10=11.29$ (3"-3'") $A=1.50 \times 1.60+3.50 \times 1.00+5.58 \times 1.10=12.04$ (4-4) $A=1/2 \times (2.00+2.00) \times 0.50+1/2 \times (5.50+5.50) \times 0.50$ $+1/2 \times (7.06+7.06) \times 0.38+1/2 \times (7.06+5.55) \times 2.32 = 21.06$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (9.56+11.29) \times 1.350+1/2 \times (11.29+12.04) \times$ $0.09+1/2 \times (12.04+21.06) \times 6.900 = 129.32$	129.3 m ³
型枠 一般型枠	$A=(1/2 \times (2.76+2.82) \times 0.811+1/2 \times (2.82+2.82) \times 0.09+1/2 \times$ $(2.82+3.17) \times 6.900+1/2 \times 2.32 \times 6.90) \times 1.044 = 32.56$	32.6 m ²
ペーライン $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ t=5cm	背面部 $A1=(1/2 \times (3.30+3.05) \times 1.350+1/2 \times (3.05+3.55) \times 0.09+$ $1/2 \times (3.55+1.38) \times 6.900) \times 1.044 = 22.54$ 底板部 3-3断面= $(1.57+1.78+1.45+0.81) \times \cos 17^\circ 39' 24'' = 5.35$ 3'-3'断面= $1.50+2.00+2.08=5.58$ " 4-4断面= $2.00+3.50+1.56=7.06$ " $A2=1/2 \times (5.35+5.58) \times 1.350+1/2 \times (5.58+5.58) \times 0.09+$ $1/2 \times (5.58+7.06) \times 6.900 = 51.49$ $22.54 + 51.49 = 74.03$	74.0 m ²
目地材 t=20mm	A=10.04 (3-3)	10.0 m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (0.13+0.04) \times 0.811+1/2 \times (0.04+0.24) \times 0.09+$ $1/2 \times (0.24+0.08) \times 6.900=1.19$	1.2 m ³
足場 単管傾斜足場 H≤30m	$A=(1/2 \times (2.76+2.82) \times 0.811+1/2 \times (2.82+2.82) \times 0.09+1/2 \times$ $(2.82+3.17) \times 6.900+1/2 \times (2.00+2.32) \times 1.00) \times 1.044 = 26.46$	26.5 掛m ²
妻型枠 一般型枠	A=21.06 (4-4)	21.1 m ²
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times 0.81 \times 2.810 \times 0.10 = 0.11$	0.1 m ³
同上 型枠 均し	A=0.10 × 2.810=0.28	0.3 m ²

一般計算書

種 別：置換コンクリート
 ブロック：3ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=1.50 \times 1.50 + 3.20 \times 1.00 + 4.58 \times 0.90 = 9.572$ $9.572 \times \cos 2^\circ 44' 07'' = 9.56$ (NO.11) $A=1.50 \times 1.50 + 3.20 \times 1.00 + 4.58 \times 0.90 = 9.57$ (4-4) $A=1.57 \times 1.50 + 3.36 \times 1.00 + 4.80 \times 0.90 = 10.035$ $10.035 \times \cos 17^\circ 39' 24'' = 9.56$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (9.56+9.57) \times 4.032 + 1/2 \times (9.57+9.56) \times 4.616 = 82.72$	82.7 m ³
型枠 一般型枠	$A=(1/2 \times (2.74+2.70) \times 3.953 + 1/2 \times (2.70+2.76) \times 4.077) \times 1.044 = 22.85$	22.9 m ²
ペーライン 背面部 $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ t=5cm	$A1= (1/2 \times (3.30+3.30) \times 4.032 + 1/2 \times (3.30+3.30) \times 4.616) \times 1.044 = 29.79$	
底板部	3-3断面= $(1.50+1.70+1.38+0.77) \times \cos 2^\circ 44' 07'' = 5.34$ NO.11断面= $1.50+1.70+1.38+0.80 = 5.38$ " 4-4断面= $(1.57+1.78+1.45+0.81) \times \cos 17^\circ 39' 24'' = 5.35$ " $A2=1/2 \times (5.34+5.38) \times 4.032 + 1/2 \times (5.38+5.35) \times 4.616 = 46.38$ $29.79 + 46.38 = 76.17$	76.2 m ²
目地材 t=20mm	$A=9.57 (3-3)$	9.6 m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (0.13+0.15) \times 3.953 + 1/2 \times (0.15+0.13) \times 4.077 = 1.12$	1.1 m ³
足場 単管傾斜足場 H≤30m	$A=(1/2 \times (2.74+2.70) \times 3.953 + 1/2 \times (2.70+2.76) \times 4.077) \times 1.044 = 22.85$	22.9 掛m ²
妻型枠 一般型枠	$A=10.04 (4-4)$	10.0 m ²
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=(1/2 \times (0.77+0.80) \times 4.223 + 1/2 \times (0.80+0.81) \times 5.886) \times 0.10 = 0.81$	0.8 m ³
同上 型枠 均し	$A=0.10 \times 10.109 = 1.01$	1.0 m ²

一般計算書

種 別：置換コンクリート
 ブロック：4ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=1.50 \times 1.50 + 3.21 \times 1.00 + 4.59 \times 0.90 = 9.591$ $9.591 \times \cos 4^\circ 28' 58'' = 9.56$	
	(4-4) $A=1.50 \times 1.50 + 3.20 \times 1.00 + 4.58 \times 0.90 = 9.572$ $9.572 \times \cos 2^\circ 44' 07'' = 9.56$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (9.56+9.56) \times 9.036 = 86.38$	86.4 m ³
型枠 一般型枠	$A=1/2 \times (2.74+2.74) \times 8.818 \times 1.044 = 25.22$	25.2 m ²
ペーライン 背面部 $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ t=5cm 底板部	$A1=1/2 \times (3.30+3.30) \times 9.036 \times 1.044 = 31.13$ 3-3断面= $(1.51+1.71+1.38+0.77) \times \cos 4^\circ 28' 58'' = 5.35$ " 4-4断面= $(1.50+1.70+1.38+0.77) \times \cos 2^\circ 44' 07'' = 5.34$ " $A2=1/2 \times (5.35+5.34) \times 9.036 = 48.30$ $31.13 + 48.30$ $=79.43$	79.4 m ²
目地材 t=20mm	$A=9.59$ (3-3)	9.6 m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (0.13+0.13) \times 8.818 = 1.15$	1.2 m ³
足場 単管傾斜足場 H≤30m	$A=1/2 \times (2.74+2.74) \times 8.818 \times 1.044 = 25.22$	25.2 掛m ²
妻型枠 一般型枠	$A=9.57$ (4-4)	9.6 m ²
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=(1/2 \times (0.77+0.77) \times 9.533) \times 0.10 = 0.73$	0.7 m ³
同上 型枠 均し	$A=0.10 \times 9.533 = 0.95$	1.0 m ²

一般計算書

種 別：置換コンクリート
 ブロック：5ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=1.52 \times 0.70 + 3.24 \times 0.70 + 4.60 \times 0.90 + 5.61 \times 1.60 = 16.448$ $16.448 \times \cos 8^\circ 35' 06'' = 16.26$ (NO. 12') $A=1.50 \times 1.20 + 3.20 \times 0.70 + 4.55 \times 0.90 + 5.55 \times 1.10 = 14.24$ (NO. 12) $A=1.50 \times 0.70 + 3.20 \times 0.70 + 4.55 \times 0.90 + 5.55 \times 1.10 = 13.49$ (4-4) $A=1.50 \times 1.50 + 3.21 \times 1.00 + 4.59 \times 0.90 = 9.591$ $9.591 \times \cos 4^\circ 28' 58'' = 9.56$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	$V=1/2 \times (16.26 + 14.24) \times 3.026 + 1/2 \times (14.24 + 13.49) \times 0.15$ $+ 1/2 \times (13.49 + 9.56) \times 5.787 = 114.92$	114.9 m ³
型枠 一般型枠	$A=(1/2 \times (3.40 + 2.89) \times 2.765 + 1/2 \times (2.89 + 2.89) \times 0.15 + 1/2 \times$ $(2.89 + 2.74) \times 5.551) \times 1.044$ $= 25.84$	25.8 m ²
ペーライン 背面部 $\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$ t=5cm 底板部	$A_1=(1/2 \times (3.42 + 3.90) \times 3.026 + 1/2 \times (3.90 + 3.40) \times 0.15 + 1/2 \times$ $(3.40 + 3.30) \times 5.787) \times 1.044$ $= 32.37$ 3-3断面= $(1.52 + 1.72 + 1.37 + 1.01) \times \cos 8^\circ 35' 06'' = 5.56$ NO. 12断面= $1.50 + 1.70 + 1.35 + 1.00 = 5.55$ " 4-4断面= $(1.51 + 1.71 + 1.38 + 0.77) \times \cos 4^\circ 28' 58'' = 5.35$ " $A_2=1/2 \times (5.56 + 5.55) \times 3.026 + 5.55 \times 0.15 + 1/2 \times (5.55 + 5.35) \times 5.787$ $= 49.18$ $32.37 + 49.18$ $= 81.55$	81.6 m ²
目地材 t=20mm	A=16.45 (3-3)	16.5 m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	$V=1/2 \times (0.07 + 0.29) \times 2.765 + 1/2 \times (0.29 + 0.08) \times 0.15 +$ $1/2 \times (0.08 + 0.13) \times 5.551 + 1/2 \times 0.09 \times 3.614 = 1.27$	1.3 m ³
足場 単管傾斜足場 H ≤ 30m	$A=(1/2 \times (3.40 + 2.89) \times 2.765 + 1/2 \times (2.89 + 2.89) \times 0.15 +$ $1/2 \times (2.89 + 2.74) \times 5.551) \times 1.044 = 25.84$	25.8 掛m ²
妻型枠 一般型枠	A=9.59 (4-4)	9.6 m ²
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	$V=(1/2 \times 0.77 \times 6.166) \times 0.10 = 0.24$	0.2 m ³
同上 型枠 均し	A=0.10 × 6.166 = 0.62	0.6 m ²

一般計算書

種 別：置換コンクリート
 ブロック：6ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=1.50 \times 1.00 + 3.30 \times 1.00 + 4.50 \times 1.00 + 6.00 \times 1.40 = 17.70$ (4'-4') $A=1.50 \times 1.70 + 3.20 \times 0.70 + 4.55 \times 0.90 + 5.85 \times 1.10 = 15.32$ (4-4) $A=1.52 \times 0.70 + 3.24 \times 0.70 + 4.60 \times 0.90 + 5.93 \times 1.10 = 13.995$ $13.995 \times \cos 8^\circ 35' 06'' = 13.84$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (17.70 + 15.32) \times 9.70 + 1/2 \times (15.32 + 13.84) \times 0.30 + 13.84 \times 1.686$ $= 187.86$	187.9 m ³
型枠 一般型枠	$A=(1/2 \times (3.88 + 2.94) \times 9.70 + 1/2 \times (2.94 + 2.89) \times 0.30 + 2.89 \times 1.325)$ $\times 1.044 = 39.44$	39.4 m ²
ペーライン 背面部 $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ t=5cm 底板部	$A_1=(1/2 \times (4.40 + 4.40) \times 9.70 + 1/2 \times (4.40 + 3.40) \times 0.30 + 3.40 \times 1.686)$ $\times 1.044 = 51.76$ 3-3断面= 1.50+1.80+1.20+1.50=6.00 4'-4'断面= 1.50+1.70+1.35+1.30=5.85 " 4-4断面= (1.52+1.72+1.37+1.33) × Cos8° 35' 06" = 5.87 $A_2=1/2 \times (6.00 + 5.85) \times 9.70 + 1/2 \times (5.85 + 5.87) \times 0.30 + 5.87 \times 1.686$ $= 69.13$ 51.76 + 69.13 $= 120.89$	120.9 m ²
目地材 t=20mm	A=17.70 (3-3)	17.7 m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (0.08 + 0.64) \times 9.70 + 1/2 \times (0.64 + 0.08) \times 0.30 + 0.08 \times 1.325$ $= 3.71$	3.7 m ³
足場 単管傾斜足場 H ≤ 30m	$A=(1/2 \times (3.88 + 2.94) \times 9.70 + 1/2 \times (2.94 + 2.89) \times 0.30 + 2.89 \times 1.325)$ $\times 1.044 = 39.44$	39.4 掛m ²
妻型枠 一般型枠	A=14.00 (4-4)	14.0 m ²

一般計算書

種 別：置換コンクリート
 ブロック：7ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=1.50 \times 1.00 + 3.40 \times 1.00 + 4.60 \times 1.00 + 5.85 \times 2.00 = 21.20$ (NO. 13) $A=1.50 \times 1.00 + 3.40 \times 1.00 + 4.60 \times 1.00 + 5.75 \times 2.00 = 21.00$ (4'-4') $A=1.50 \times 1.60 + 3.30 \times 1.00 + 4.50 \times 1.00 + 5.70 \times 1.40 = 18.18$ (4-4) $A=1.50 \times 1.00 + 3.30 \times 1.00 + 4.50 \times 1.00 + 5.70 \times 1.40 = 17.28$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (21.20 + 21.00) \times 7.579 + 1/2 \times (21.00 + 18.18) \times 4.064 +$ $1/2 \times (18.18 + 17.28) \times 0.18$ $= 242.72$	242.7 m ³
型枠 一般型枠	$A=(1/2 \times (4.33 + 4.32) \times 7.579 + 1/2 \times (4.32 + 3.88) \times 4.064 +$ $1/2 \times (3.88 + 3.88) \times 0.18) \times 1.044$ $= 52.35$	52.4 m ²
ペーライン 背面部 $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ t=5cm 底板部	$A1=(1/2 \times (4.42 + 4.42) \times 7.579 + 1/2 \times (4.42 + 5.00) \times 4.064 +$ $1/2 \times (5.00 + 4.40) \times 0.18) \times 1.044$ $= 55.84$ 3-3断面= 1.50+1.90+1.20+1.25=5.85 NO.13断面= 1.50+1.90+1.20+1.15=5.75 " 4-4断面= 1.50+1.80+1.20+1.20=5.70 " $A2=1/2 \times (5.85 + 5.75) \times 7.579 + 1/2 \times (5.75 + 5.70) \times 4.244$ $= 68.26$ $55.84 + 68.26$ $= 124.10$	124.1 m ²
目地材 t=20mm	A=21.20 (3-3)	21.2 m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (0.14 + 0.14) \times 7.579 + 1/2 \times (0.14 + 0.34) \times 4.064 +$ $1/2 \times (0.34 + 0.08) \times 0.18 + 0.14 \times 7.579 + 1/2 \times 0.14 \times 4.244$ $= 3.43$	3.4 m ³
足場 単管傾斜足場 H≤30m	$A=(1/2 \times (4.33 + 4.32) \times 7.579 + 1/2 \times (4.32 + 3.88) \times 4.064 +$ $1/2 \times (3.88 + 3.88) \times 0.18) \times 1.044$ $= 52.35$	52.4 掛m ²
妻型枠 一般型枠	A=17.28 (4-4)	17.3 m ²

一般計算書

種 別：置換コンクリート
 ブロック：8ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=1.50 \times 1.00 + 3.09 \times 1.90 + 4.89 \times 1.00 + 6.01 \times 1.40 = 20.68$ (4'-4') $A=1.50 \times 1.30 + 3.40 \times 1.00 + 4.60 \times 1.00 + 5.85 \times 2.00 = 21.65$ (4-4) $A=1.50 \times 1.00 + 3.40 \times 1.00 + 4.60 \times 1.00 + 5.85 \times 2.00 = 21.20$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (20.68+21.65) \times 11.733 + 1/2 \times (21.65+21.20) \times 0.09$ <div style="text-align: right;">=250.26</div>	250.3 m ³
型枠 一般型枠	$A=(1/2 \times (4.80+4.35) \times 11.733 + 1/2 \times (4.35+4.33) \times 0.09) \times 1.044$ <div style="text-align: right;">=56.45</div>	56.5 m ²
ペーライン 背面部 $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ t=5cm 底板部	$A_1=(1/2 \times (4.48+4.72) \times 11.733 + 1/2 \times (4.72+4.42) \times 0.09) \times 1.044$ <div style="text-align: right;">=56.78</div> 3-3断面= 1.50+1.60+1.80+1.11=6.01 4'-4'断面= 1.50+1.90+1.20+1.25=5.85 " 4-4断面= 1.50+1.90+1.20+1.25=5.85 $A_2=1/2 \times (6.01+5.85) \times 11.733 + 1/2 \times (5.85+5.85) \times 0.09$ <div style="text-align: right;">=70.10</div> 56.78+70.10 <div style="text-align: right;">=126.88</div>	126.9 m ²
目地材 t=20mm	$A=20.68$ (3-3)	20.7 m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (0.08+0.27) \times 11.733 + 1/2 \times (0.27+0.14) \times 0.09$ $+1/2 \times (0.65+0.14) \times 11.823$ <div style="text-align: right;">=6.74</div>	6.7 m ³
足場 単管傾斜足場 H≤30m	$A=(1/2 \times (4.80+4.35) \times 11.733 + 1/2 \times (4.35+4.33) \times 0.09) \times 1.044$ <div style="text-align: right;">=56.45</div>	56.5 掛m ²
妻型枠 一般型枠	$A=21.20$ (4-4)	21.2 m ²

一般計算書

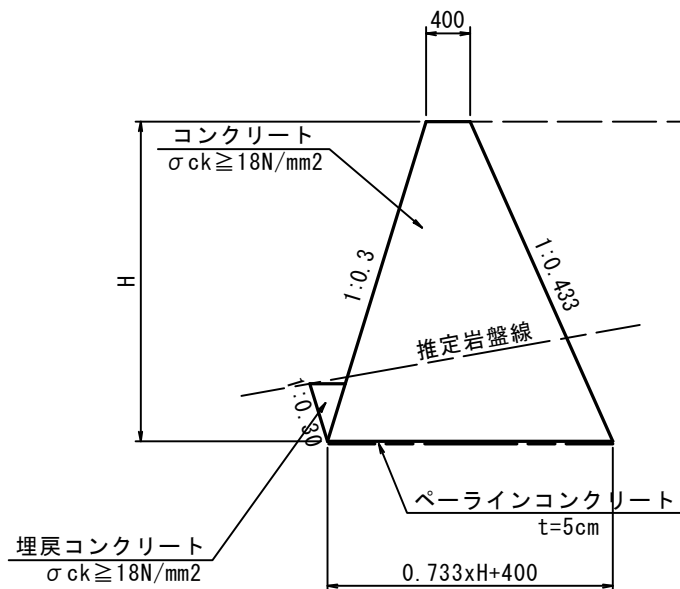
種 別：置換コンクリート
 ブロック：9ブロック
 区 分：

「H30那土 那賀川・北地工区他那賀・和食 道路設計業務(2) 一般構造物詳細設計」成果より

細別/規格	算 式	数 量
	(3-3) $A=2.00 \times 2.60 + 1/2 \times (7.68 + 6.23) \times 2.40 = 21.89$ (3'-3') $A=2.00 \times 2.90 + 1/2 \times (7.68 + 6.23) \times 2.40 = 22.49$ (NO.14) $A=1.50 \times 1.00 + 3.10 \times 1.90 + 4.90 \times 1.00 + 6.05 \times 1.40 = 20.76$ (4-4) $A=1.50 \times 1.00 + 3.10 \times 1.90 + 4.90 \times 1.00 + 6.03 \times 1.40 = 20.73$	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (21.89 + 22.49) \times 0.09 + 1/2 \times (22.49 + 20.76) \times 10.848$ $+ 1/2 \times (20.76 + 20.73) \times 0.885$ <div style="text-align: right;">=254.91</div>	254.9 m ³
型枠 一般型枠	$A=(1/2 \times (4.50 + 4.64) \times 0.09 + 1/2 \times (4.64 + 4.80) \times 10.848$ $+ 1/2 \times (4.80 + 4.80) \times 0.885 + 1/2 \times (2.10 + 1.00) \times 10.123) \times 1.044$ <div style="text-align: right;">=74.70</div>	74.7 m ²
ペーライン 背面部 $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$ t=5cm 底板部	$A_1=(1/2 \times (2.59 + 2.89) \times 0.09 + 1/2 \times (2.89 + 4.51) \times 10.848$ $+ 1/2 \times (4.51 + 4.50) \times 0.885) \times 1.044$ <div style="text-align: right;">=46.32</div> 3-3断面= 2.00+5.68=7.68 NO.14断面= 1.50+1.60+1.80+1.15=6.05 " 4-4断面= 1.50+1.60+1.80+1.13=6.03 " $A_2=1/2 \times (7.68 + 7.68) \times 0.09 + 1/2 \times (7.68 + 6.05) \times 10.848$ $+ 1/2 \times (6.05 + 6.03) \times 0.885$ <div style="text-align: right;">=80.51</div> 46.32+80.51 <div style="text-align: right;">=126.83</div>	126.8 m ²
目地材 t=20mm		- m ²
埋戻コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$A_1=1/2 \times (0.06 + 0.13) \times 0.09 + 1/2 \times (0.13 + 0.07) \times 10.848$ $+ 1/2 \times (0.07 + 0.08) \times 0.885 + 1/2 \times (0.02 + 0.64) \times 10.938$ $+ 1/2 \times (0.64 + 0.65) \times 0.885$ <div style="text-align: right;">=5.34</div>	5.3 m ³
足場 単管傾斜足場 H≤30m	$A=(1/2 \times (4.50 + 4.64) \times 0.09 + 1/2 \times (4.64 + 4.80) \times 10.848$ $+ 1/2 \times (4.80 + 4.80) \times 0.885) \times 1.044$ <div style="text-align: right;">=58.32</div>	58.3 掛m ²
妻型枠 一般型枠	$A=21.89 (3-3) + 20.73 (4-4)$ <div style="text-align: right;">=42.62</div>	42.6 m ²

数量計算書

工種	擁壁工	(NO.9+16.17~NO.9+18.95)
種別	2号重力式擁壁	単位当り数量



1.0m当り

名称	算式	単位	数量
コンクリート	$(0.4+0.4+0.733H) \times H/2$	m ³	$0.3665H^2+0.4H$
型 枠	$(1.044+1.090) \times H$	m ²	2.134H
基礎砕石			×
均しコンクリート			×
養生工の種類			一般養生
圧送管延長距離区分			延長なし

撤去工 集計

種 別：撤去工
 ブロック：
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
ガードレール撤去	46.9m L= 46.9	46.9 m
Co蓋 撤去	$129.6m \div 0.5$ L= 260	260 枚
練石積み 取壊し 控え30cm程度	撤去平面図より $12.4m^2 \times 5.0990$ 1:0.2 平面斜比率=5.0990	63.2 m ²
コンクリート取壊し 無筋	土積計算書より	326.6 m ³
As舗装版 取壊し t=50	撤去平面図より $373.5m^2$	373.5 m ²
Co殻処理 無筋		326.6 m ³
As殻処理	$373.5m^2 \times 0.05$	18.7 m ³

撤去工

測 点	点間距離 (m)	コンクリート取壊し									備 考
		無筋									
		断 面	平 均	数 量							
No. 2 + 5.442	—	0.0	—	—							
No. 2 + 8.031	2.589	0.0	0.00	0.0							
No. 3 + 7.976	19.945	0.0	0.00	0.0							
No. 4 + 7.402	19.426	0.0	0.00	0.0							
No. 5 + 6.875	19.473	0.0	0.00	0.0							
No. 6 + 6.795	19.920	0.0	0.00	0.0							
No. 7 + 6.912	20.117	0.0	0.00	0.0							
No. 8 + 7.000	20.088	0.0	0.00	0.0							
No. 10	33.000	0.4	0.20	6.6							
No. 11	20.000	1.8	1.10	22.0							
No. 12	20.000	4.6	3.20	64.0							
No. 13	20.000	8.4	6.50	130.0							
No. 14	20.000	0.5	4.45	89.0							
No. 15	20.000	0.5	0.50	10.0							
No. 16	20.000	0.0	0.25	5.0							
No. 17	20.000	0.0	0.00	0.0							
No. 18	20.000	0.0	0.00	0.0							
No. 19	20.000	0.0	0.00	0.0							
No. 20	20.000	0.0	0.00	0.0							
No. 21	20.000	0.0	0.00	0.0							
合 計	m 374.558			m3 326.6							

撤去平面図

