

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
砂防堰堤						式		1			
	砂防土工					式		1			
		掘削工				式		1			
			掘削(砂防)			m3	134.0	130			
				CB330040	掘削(砂防)	m3	134.0	134			土砂
		埋戻し工				式		1			
			埋戻し			m3	705.2	710			
				CB210410	埋戻し	m3	647.1	647			最大埋戻幅4m以上
				CB210410	埋戻し	m3	58.1	58			最大埋戻幅1m以上4m未満
		盛土工				式		1			
			盛土(流用土)	施工幅員:4.0m以上		m3	131.7	130			
				CB210510	路体(築堤)盛土	m3	131.7	132			4.0m以上、20000m3未満
		床均し				式		1			
			基面整正			m2	38.8	40			
				CB210080	基面整正	m2	38.8	39			
		法面整形工				式		1			
			法面整形(盛土部)			m2	110.1	110			
				CB220010	法面整形	m2	110.1	110			盛土部
	法面工					式		1			
		植生工				式		1			
			人工張芝			m2	42.6	40			
				CB220910	人工張芝	m2	42.6	43			
		法枠工				式		1			
			プレキャスト法枠基礎	B類		m	12.8	13			
				CB240010	コンクリート	m3	2.3	2.3			小型構造物、クレーン車打設、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
				CB240210	型枠	m2	12.8	12.8			一般型枠、小型構造物
				CB240010	コンクリート	m3	0.9	0.9			コンクリートポンプ車打設、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-4010m3以上100m3未満
				CB240210	型枠	m2	2.6	2.6			一般型枠、均しコンクリート
			プレキャスト法枠	B類(中詰:人工張芝)		m2	67.5	68			
					プレキャストブロック設置	m2	67.5	67.5			ブロック使用量2.15個/m2
				CB220910	人工張芝	m2	43.9	43.9			
					山土	m3	4.6	4.6			7.8/100×43.9×1.33
			天端コンクリート	NB2用 B300×t150		m3	0.5	1			
				CB240010	コンクリート	m3	0.5	0.5			小型構造物、クレーン車打設、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
				CB240210	型枠	m2	1.7	1.7			一般型枠、小型構造物
			小口止コンクリート	NB2用 B300×t150		m3	0.7	1			
				CB240010	コンクリート	m3	0.7	0.7			小型構造物、クレーン車打設、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
				CB240210	型枠	m2	4.7	4.7			一般型枠、小型構造物
			叩きコンクリート			m3	0.8	1			
				CB240010	コンクリート	m3	0.8	0.8			小型構造物、クレーン車打設、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
	コンクリート堰堤工					式		1			
		コンクリート副堰堤工				式		1			
			コンクリート	高炉生コン⑤18-5-40 W/C≤80%		m3	239.7	240			
					一般部コンクリート打設	m3	239.7	239.7			30m3/日以上80m3/日未満、無、土木(5) 高炉 18-5-40
			残存型枠			m2	175.9	180			
					残存型枠及び残存化粧型枠	m2	2.1	2			残存化粧型枠
					残存型枠及び残存化粧型枠	m2	173.8	174			残存型枠

[illegible]

小国沢第3号砂防堰堤 数量計算書

堰堤工土工集計表

細 別・規 格		主堰堤工	副堰堤工	側壁工	取付護岸工		合 計	単位	適 用
					右岸	左岸			
掘 削	土 砂	—	—	134.0	—	—	134.0	m ³	
盛 土		—	26.7	105.0	—	—	131.7	m ³	
床掘り	土 砂	—	—	—	—	—	0.0	m ³	
埋 戻 し	最大埋戻し幅4m以上	237.0	410.1	—	—	—	647.1	m ³	
	最大埋戻し幅1m以上4m未満	8.5	30.0	19.6	—	—	58.1	m ³	
不足土	土 砂	245.5	466.8	4.0	—	—	716.3	m ³	盛土+埋戻し-掘削×0.9 現場内流用土
基 面 整 正		—	15.0	23.8	—	—	38.8	m ²	
地 盤 改 良		—	—	—	—	—	0.0	m ³	
地 盤 改 良 撤 去		—	—	—	—	—	0.0	m ³	

主堰堤工土工数量

測 点 NO.	単距離 (m)	埋戻し(最大埋戻し幅1m以上4m未満)			埋戻し(最大埋戻し幅4m以上)		
		断面積 (m ²)	平 均 断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	断面積 (m ²)	平 均 断面積 (m ²)	土 量 (m ³)
C 0.0		0.0			0.0		
L 5.0	5.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
L 5.9	0.90	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
L 10.5	4.60	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
L 10.5	0.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
L 12.7	2.20	0.0	0.00	0.0	10.8	5.40	11.9
L 13.7	1.00	0.0	0.00	0.0	13.6	12.20	12.2
L 13.7	0.00	0.0	0.00	0.0	12.1	12.85	0.0
L 15.2	1.50	0.0	0.00	0.0	20.7	16.40	24.6
L 17.2	2.00	0.0	0.00	0.0	29.8	25.25	50.5
L 17.2	0.00	0.0	0.00	0.0	18.4	24.10	0.0
L 20.2	3.00	0.0	0.00	0.0	24.0	21.20	63.6
L 20.2	0.00	0.0	0.00	0.0	11.4	17.70	0.0
L 22.2	2.00	0.0	0.00	0.0	15.7	13.55	27.1
L 24.1	1.90	0.0	0.00	0.0	19.1	17.40	33.1
L 24.1	0.00	0.0	0.00	0.0	10.2	14.65	0.0
L 25.3	1.20	0.0	0.00	0.0	5.6	7.90	9.5
L 26.9	1.60	3.8	1.90	3.0	0.0	2.80	4.5
L 27.1	0.20	2.8	3.30	0.7	0.0	0.00	0.0
L 28.1	1.00	3.9	3.35	3.4	0.0	0.00	0.0
L 28.8	0.70	0.0	1.95	1.4	0.0	0.00	0.0
小 計				8.5			237.0
合 計				8.5			237.0

副堰堤工土工数量(1)

測 点 NO.	単距離 (m)	埋戻し(最大埋戻し幅4m以上)					
		断面積 (m ²)	平 均 断面積 (m ²)	土 量 (m ³)			
R 21.6							
R 20.1	1.50						
R 19.1	1.00						
R 18.0	1.10						
R 17.3	0.66						
R 16.1	1.20						
R 14.8	1.34						
R 14.8	0.00						
R 11.8	3.00						
R 11.8	0.00						
R 5.6	6.20						
R 5.0	0.55						
R 5.0	0.00						
C 0.0	5.00						
L 5.0	5.00						
L 5.0	0.00	0.0					
L 5.6	0.60	0.0	0.00	0.0			
L 14.3	8.70	38.3	19.15	166.6			
L 14.3	0.00	38.3	38.30	0.0			
L 17.3	3.00	43.4	40.85	122.6			
L 17.3	0.00	18.7	31.05	0.0			
L 18.7	1.39	27.3	23.00	32.0			
L 19.9	1.20	19.1	23.20	27.8			
L 20.6	0.66	18.3	18.70	12.3			
L 21.7	1.10	11.8	15.05	16.6			
L 22.7	1.00	14.2	13.00	13.0			
L 25.4	2.70	0.0	7.10	19.2			
合 計				410.1			

副堰堤工土工数量(2)

測 点 NO.	単距離 (m)	埋戻し(最大埋戻し幅1m以上4m未満)			盛 土		
		断面積 (m ²)	平 均 断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	断面積 (m ²)	平 均 断面積 (m ²)	土 量 (m ³)
R 21.6							
R 20.1	1.50						
R 19.1	1.00						
R 18.0	1.10						
R 17.3	0.66						
R 16.1	1.20						
R 14.8	1.34						
R 14.8	0.00						
R 11.8	3.00						
R 11.8	0.00						
R 5.6	6.20						
R 5.0	0.55						
R 5.0	0.00						
C 0.0	5.00						
L 5.0	5.00						
L 5.0	0.00	5.4			0.0		
L 5.6	0.60	6.1	5.75	3.5	0.0	0.00	0.0
L 14.3	8.70	0.0	3.05	26.5	2.6	1.30	11.3
L 14.3	0.00	0.0	0.00	0.0	2.6	2.60	0.0
L 17.3	3.00	0.0	0.00	0.0	2.4	2.50	7.5
L 17.3	0.00	0.0	0.00	0.0	2.7	2.55	0.0
L 18.7	1.39	0.0	0.00	0.0	1.5	2.10	2.9
L 19.9	1.20	0.0	0.00	0.0	2.1	1.80	2.2
L 20.6	0.66	0.0	0.00	0.0	1.7	1.90	1.3
L 21.7	1.10	0.0	0.00	0.0	0.5	1.10	1.2
L 22.7	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.25	0.3
L 25.4	2.70	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
合 計				30.0			26.7

側壁護岸工土工(1)

測 点 NO.	単距離 (m)	掘 削 (土砂)			埋戻し(最大埋戻し幅1m以上4m未満)		
		断面積 (m^2)	平 均 断面積 (m^2)	土 量 (m^3)	断面積 (m^2)	平 均 断面積 (m^2)	土 量 (m^3)
NO. -1 + 1.57	0.0	0.0			0.0		
NO. -1 + 5.16	3.6	11.8	5.90	21.2	2.1	1.05	3.8
NO. -1 + 11.16	6.0	14.6	13.20	79.2	1.8	1.95	11.7
NO. -1 + 15.73	4.6	0.0	7.30	33.6	0.0	0.90	4.1
合 計				134.0			19.6

測 点 NO.	単距離 (m)	盛 土					
		断面積 (m^2)	平 均 断面積 (m^2)	土 量 (m^3)			
NO. -1 - 1.80	0.0	7.9					
NO. -1 + 5.16	7.0	6.5	7.20	50.4			
NO. -1 + 11.16	6.0	3.4	4.95	29.7			
NO. -1 + 19.02	7.9	2.9	3.15	24.9			
合 計				105.0			

測 点 NO.	単距離 (m)	基面整正					
		長 さ (m)	平 均 長 さ (m)	面 積 (m^2)			
NO. -1 + 1.57	0.0	1.68			No-1+5.16断面使用		
NO. -1 + 5.16	3.6	1.68	1.68	6.0			
NO. -1 + 11.16	6.0	1.68	1.68	10.1			
NO. -1 + 15.73	4.6	1.68	1.68	7.7	No-1+11.16断面使用		
合 計				23.8			

法面工数量集計表

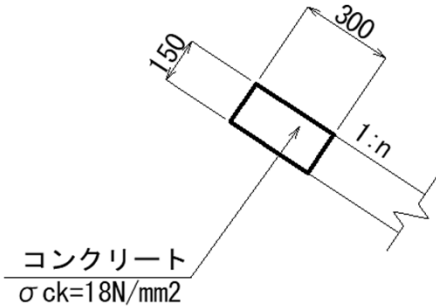
[illegible]

種 別	算 式	数 量
法面整形工	○ 法面整形工 $A = 42.58 + 67.5 = 110.09 \text{ m}^2$	110.1 m^2
植 生 工	○ 張芝工 [プレキャスト法枠工構造図参照] ・ [1:3.5] ※勾配1:3.5の斜率=1.040 $A = 40.94 \times 1.040 = 42.58 \text{ m}^2$	42.6 m^2
プレキャスト 法枠工	○ 法枠工 [プレキャスト法枠工構造図参照] ・ NB2-N用-B類 (下流側) $A_5 = [5号法枠] = 20.75 \text{ m}^2$ $A_6 = [6号法枠] = 46.76 \text{ m}^2$ $\text{小 計} = 67.51 \text{ m}^2$	67.5 m^2
	○ 間詰材(NB2-N) ■ NB2-N(張芝) (下流側) ・ 5号法枠工 $A_1 = 65.00 / 100.0 \times 20.75 = 13.49 \text{ m}^2$ ・ 6号法枠工 $A_2 = 65.00 / 100.0 \times 46.76 = 30.39 \text{ m}^2$ $\text{小 計} = 43.88 \text{ m}^2$	43.9 m^2
	○ 基 礎 工 ■ N1.3:NB2用 [5号,6号法枠] (下流側) $L = 6.9 + 5.9 = 12.80 \text{ m}$ ・ コンクリート $V = 1.80 / 10.0 \times 12.80 = 2.30 \text{ m}^3$ ・ 基礎コンクリート型枠 $A = 10.00 / 10.0 \times 12.80 = 12.80 \text{ m}^2$ ・ 均しコンクリート $V = 0.70 / 10.0 \times 12.80 = 0.90 \text{ m}^3$ ・ 均し型枠 $A = 2.00 / 10.0 \times 12.80 = 2.56 \text{ m}^2$	12.8 m 2.3 m^3 12.8 m^2 0.9 m^3 2.6 m^2
	○ 天 端 工 ■ N1.3:NB2用 [5号,6号法枠] (下流側) $L = 4.5 + 6.7 = 11.2 \text{ m}$ ・ コンクリート $V = 0.45 / 10.0 \times 11.20 = 0.50 \text{ m}^3$ ・ 一般型枠 $A = 1.50 / 10.0 \times 11.20 = 1.68 \text{ m}^2$	11.2 m 0.5 m^3 1.7 m^2

種 別	算 式	数 量
プレキャスト 法枠工	○ コンクリートたたき (t=150mm) $V = 6.93 \times 1.13 / 10.0 = 0.78 \text{ m}^3$ 小 計 = 0.78 m³	0.8 m ³
	○ 小口止工 ■ コンクリート ・ NB2用 (下流側) $V_7 = 9.12 \times 0.45 / 10.0 = 0.41 \text{ m}^3$ $V_8 = 6.67 \times 0.45 / 10.0 = 0.30 \text{ m}^3$ 小 計 = 0.71 m³	0.7 m ³
	■ 一般型枠 ・ NB2用 (下流側) $A_7 = 9.12 \times 3.00 / 10.0 = 2.74 \text{ m}^2$ $A_8 = 6.67 \times 3.00 / 10.0 = 2.00 \text{ m}^2$ 小 計 = 4.74 m²	4.7 m ²

法杵工(天端工)10m当り数量

NB2用-B類

[illegible]

法枠工(基礎工)10m当り数量(1)

KCN2型

コンクリート②

200 b1

1:0.3

1:N

500

h1

h2

100

均しコンクリート

b2

100

100

150

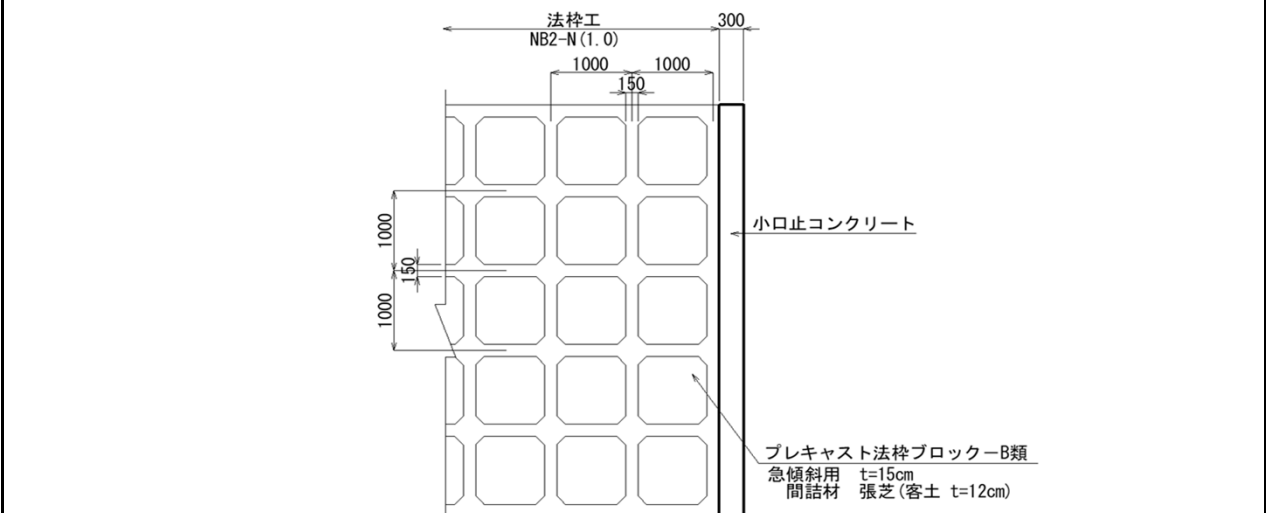
基礎工 (KCN2)

N (前面勾配)	寸法表 (mm)				参考数量表 (10m当り)				端部型枠
	b1	b2	h1	h2	コンクリート (m3)	型枠 (m2)	均しコンクリート (m3)	均し型枠 (m2)	伸縮目地 10箇所当り (m2)
1.0	110	460	110	390	1.9	11	0.7	2	1.9
1.1	110	460	120	380	1.9	10	0.7	2	1.9
1.2	100	450	120	380	1.8	10	0.7	2	1.8
1.3	100	450	120	380	1.8	10	0.7	2	1.8
1.4	90	440	130	370	1.8	10	0.6	2	1.8
1.5	90	440	130	370	1.8	10	0.6	2	1.8
1.6	80	430	130	370	1.7	10	0.6	2	1.7
1.7	80	430	130	370	1.7	10	0.6	2	1.7
1.8	80	430	140	360	1.7	10	0.6	2	1.7
1.9	70	420	140	360	1.7	10	0.6	2	1.7
2.0	70	420	140	360	1.7	10	0.6	2	1.7

[illegible]

法粋工(張芝) (t =150) 100m ² 当り数量
--

(急傾斜用 t=15cm)



材量表(張芝)		
	参考数量表 (100m ² 当量)	

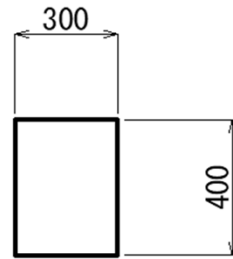
記 号	参考数量表 (100m2当り)			参考資料 (kg/個)
	ブロック 個数 (個)	間詰材	止杭	
		張芝 (m2)	(本)	
NB2	215.2	65	93	48.2

[illegible]

小口止工 10m当り数量

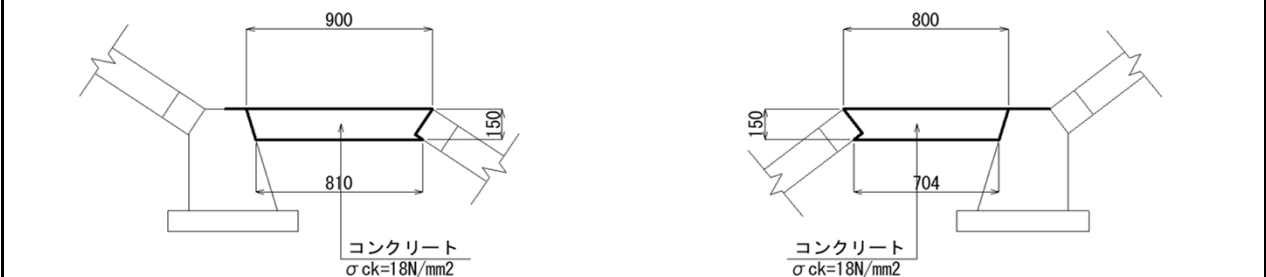
下流側

上流側

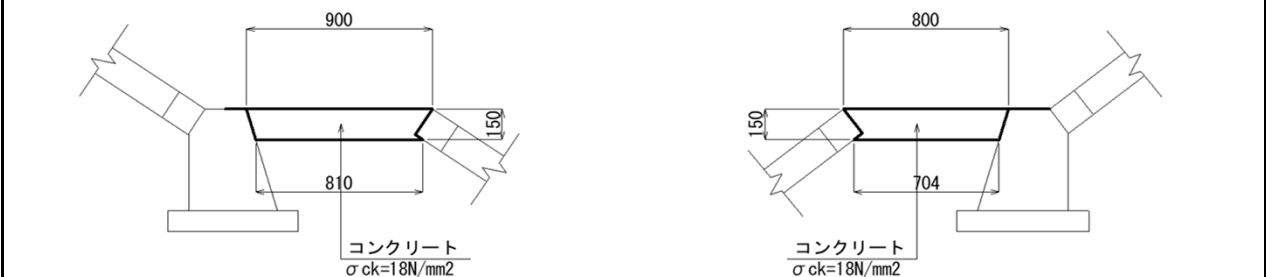
[illegible]

コンクリートたたき	10m当り数量
-----------	---------

(右岸側下流側) (左岸側下流側)

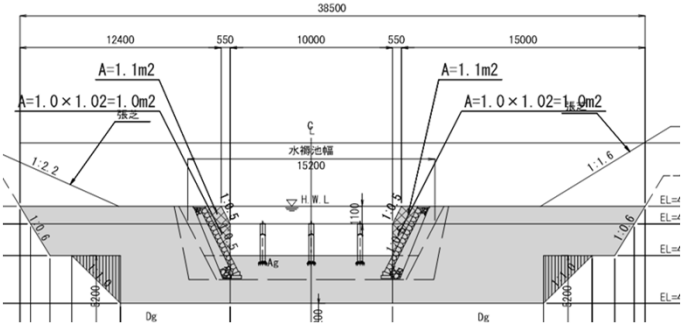


(右岸側下流側) (左岸側下流側)

[illegible]

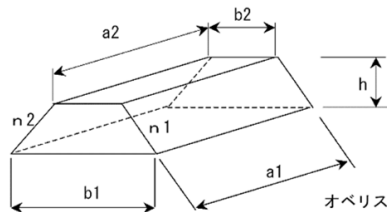
副 堰 堤 工 数 量 集 計 表

[illegible]

種 別	算 式	数 量
副 堰 堤 工	○ コンクリート ・ Cブロック (別紙参照) $= 244.6 \text{ m}^3$ <残存型枠コンクリート控 除> $V = 4.87 + 0.06 = -4.9 \text{ m}^3$ 小 計 $= 239.7 \text{ m}^3$	239.7 m ³
	○ 外部型枠(残存型枠) [下流] [上流] ・ Cブロック 78.6 + 77.4 (別紙参照) $= 156.0 \text{ m}^2$ ・ 水通し部 $A_1 = 2.80 \times 1.10 \times 1.118 = 3.44 \text{ m}^2$ ・ 開口部 $A_3 = (2.80 + 3.80) / 2 \times 5.00 = 16.50 \text{ m}^2$ 小 計 $= 175.94 \text{ m}^2$ $A_3 = 175.94 - 2.10$ <コンクリート控 除> $V = 173.80 \times 0.028 = 4.87 \text{ m}^3$	173.8 m ²
	○ 外部型枠(残存化粧型枠) ・ 下図より $A = 1.10 + 1.00 = 2.10 \text{ m}^2$ <コンクリート控 除> $V = 2.10 \times 0.03 = 0.06 \text{ m}^3$	2.1 m ²
		

副堰堤工：Cブロック

名 称	範 囲	高さ	水通し	下 流	上 流	リフト	高さ	コンクリート					下流型枠面積		上流型枠面積				
			天端幅	法勾配	法勾配	番号		長 さ		幅		体 積	累 計	面 積	累 計	面 積	累 計		
		H (m)	B L (m)	n 1	n 2		h (m)	下 a 1 (m)	上 a 2 (m)	下 b 1 (m)	上 b 2 (m)	V (m ³)	Σ V (m ³)	A (m ²)	Σ A (m ²)	A (m ²)	Σ A (m ²)		
副堰堤工	袖 部	1.10	2.80	0.00	0.00	6	1.10	14.89	15.00	2.80	2.80	46.0	46.0	16.4	16.4	16.4	16.4		
	本 体	5.00	2.80	0.20	0.00	1	1.00	9.30	10.30	3.80	3.60	36.2	198.6	10.0	62.2	9.8	61.0		
				0.20	0.00	2	1.00	10.30	11.30	3.60	3.40	37.8		11.0		10.8			
				0.20	0.00	3	1.00	11.30	12.30	3.40	3.20	38.9		12.0		11.8			
				0.20	0.00	4	1.00	13.69	14.29	3.20	3.00	43.4		14.3		14.0			
				0.20	0.00	5	1.00	14.29	14.89	3.00	2.80	42.3		14.9		14.6			
合 計												244.6		78.6		77.4			



コンクリート
(オペリスク) $\frac{h}{6} [a1 \times b1 + (a1 + a2)(b1 + b2) + a2 \times b2]$

型枠 $(a1 + a2) / 2 \times h \times \sqrt{1 + n^2}$

オペリスク計算根拠図

側壁護岸工数量集計表

[illegible]

種 別	算 式	数 量
側 壁 護 岸 工	○ コンクリート ・ 左岸 A-A断面 $A_1 = (0.30 + 1.68) / 2 \times 4.60 = 4.55 \text{ m}^2$ C-C断面 $A_2 = (0.30 + 1.68) / 2 \times 4.60 = 4.55 \text{ m}^2$ A'-A区間 $V_1 = (0.00 + 4.55) / 2 \times 0.92 = 2.09 \text{ m}^3$ A-C区間 $V_2 = (4.55 + 4.55) / 2 \times \frac{19.90}{\text{小 計}} = \frac{90.55}{92.64} \text{ m}^3$ ・ 合計 $V = 92.64 = 92.64 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 92.64 - 3.63 - 2.12$	86.9 m ³
	○ 外部型枠(残存型枠) ・ 前面(左岸) A'-A区間 $A_1 = (0.00 + 4.60) / 2 \times 0.92 \times 1.118 = 2.37 \text{ m}^2$ A-C区間 $A_2 = (4.60 + 4.60) / 2 \times 19.90 \times 1.118 = \frac{102.34}{\text{小 計}} \text{ m}^2$ ・ 背面(左岸) A'-A区間 $A_1 = (0.00 + 4.60) / 2 \times 0.92 \times 1.020 = 2.16 \text{ m}^2$ A-B区間 $A_2 = (4.60 + 4.60) / 2 \times 19.90 \times 1.020 = \frac{93.37}{\text{小 計}} \text{ m}^2$ ・ 合計 $A = 104.71 + 95.53 = 200.24 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 200.24 - 70.56 = 129.68 \text{ m}^2$ 〈コンクリート控除〉 $V = 129.7 \times 0.028 = 3.63 \text{ m}^2$	129.7 m ²
	○ 外部型枠(残存化粧型枠) ・ 前面(左岸) A'-A区間 $A_1 = (0.00 + 3.10) / 2 \times 0.92 \times 1.118 = 1.59 \text{ m}^2$ A-C区間 $A_2 = (3.10 + 3.10) / 2 \times 19.90 \times 1.118 = \frac{68.97}{\text{小 計}} \text{ m}^2$ 〈コンクリート控除〉 $V = 70.6 \times 0.03 = 2.12 \text{ m}^2$	70.6 m ²

種 別	算 式	数 量
側 壁 護 岸 工	○ 目 地 材 (エラストイト (t=10mm)) ・ 左岸 A'-A' 断面 $A_1 = (0.30 + 1.68) / 2 \times 4.60 \times 1.020 = 4.65 \text{ m}^2$ C-C 断面 $A_2 = (0.30 + 1.68) / 2 \times \frac{4.60}{\text{小 計}} = 4.55 \text{ m}^2$ $\text{小 計} = 9.20 \text{ m}^2$	9.2 m ²
	○ 水抜きパイプ (VP φ 50) 2～ 3m2/1ヶ所 ・ 左岸 $A = \quad \quad \quad = 35.48 \text{ m}^2$ $N = 35.48 / 2 = 18 \text{ 本}$ $L = 18 \times 1.08 = 19.44 \text{ m}$	18 本 19.4 m
	○ 吸出防止材 $A = 18 \times 0.30 \times 0.30 = 1.62 \text{ m}^2$	1.6 m ²