

タイトル	塩分浸透における鉄筋の腐食減量の算定過程及び結果について
説明	<p>鉄筋の腐食減量の算定過程（方法、条件、パラメータ）及び結果を以下に示す。</p> <p>1. 方法</p> <p>(1) 拡散方程式により、コンクリート表面からの塩化物イオンの浸透を予測</p> <p>(2) 上記塩化物イオンの浸透予測をもとに、森永式から、鉄筋腐食減量の経年値とコンクリートひび割れ時点の鉄筋腐食減量を算定し、両者を比較</p> <p>2. 条件及びパラメータ</p> <p>評価対象（気中帯、干満帯、海中帯）の条件及びパラメータをそれぞれ、添付1「塩分浸透による鉄筋の腐食減量の推定値算定の過程及び結果」及び添付2「拡散方程式の回帰分析と鉄筋腐食減量の算定について」に示す。</p> <p>なお、干満帯は、潮が干満を繰り返す領域ではあるが、潮位の傾向が低い時期ではコンクリート表面は海面より上に長時間現れていることが多い状況であり、海水の飛沫を受けてコンクリート表面が乾湿を繰り返している環境である。</p> <p>このことから、添付1における干満帯の推定値算出に必要なパラメータのうち酸素濃度については、コンクリート表面の乾湿の繰り返しの程度を考慮して気中帯と同様の外気環境に曝される状態であると想定して設定をした。</p> <p>（詳細は、別紙11添付2「海水の飛沫環境による塩分浸透への影響」参照）</p>

3. 結果

運転開始後 60 年経過時点の鉄筋腐食減量が、かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量を下回っていることを確認した。

鉄筋の腐食減量の算定結果は、以下に示す。

なお、「調査時点、運転開始後 60 年経過時点及び、ひび割れが発生する時点の鉄筋の腐食減量」については、添付 2 に示す。

表 1 評価結果

対象の部位	鉄筋の腐食減量 ($\times 10^{-4} \text{g/cm}^2$)		
	調査時点	運転開始後 60 年経過時点	かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点 ^{※1}
取水構造物 (気中帯)	2.6	4.4	84.5
取水構造物 (干満帯) ^{※2}	7.7	15.1	88.1
取水構造物 (海中帯)	0.9	2.1	86.4

※1 かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量推定値 (Q_{CR})

※2 別紙 11 のうち添付 2 の考察により、気中帯と同様の酸素濃度とし推定値を算定。

添付 1 塩分浸透による鉄筋の腐食減量の推定値算定の過程及び結果

添付 2 拡散方程式の回帰分析と鉄筋腐食減量の算定について

塩分浸透による鉄筋の腐食減量の推定値算定の過程及び結果

鉄筋の腐食減量の算定に用いる諸元とその結果を表 2 に示す。

表 2 算定に用いる諸元と評価結果

	取水構造物			備考	
	気中帯	干満帯	海中帯		
x: かぶり厚さ (mm)	90.5	87.5	85.5, 90.5		
c: 鉄筋位置における塩化物イオン濃度及び量	%	0.05	0.20	0.12	気中帯: 塩分浸透の点検結果 (平均) 干満帯: 塩分浸透の点検結果 (平均) 海中帯: 塩分浸透の点検結果 (平均)
	kg/m ³	1.1	4.3	2.6	
C ₀ : 鉄筋位置における塩化物イオン量 (推定値)	kg/m ³	0.50~1.96	1.20~7.37	0.70~5.42	運転開始から 60 年経過時点までの各年の推定値
x: かぶり厚さ (mm)	90.5	87.5	85.5, 90.5		
d: 鉄筋径 (mm)	19	25	19, 29		
W: 単位水重 (kg/m ³)	133	133	133		
W/C: 水セメント比 (%)	44.3	44.3	44.3		
T: 温度 (°C)	17.4	22.0	22.0	気中帯: 気象庁 (阿久根) の観測値 (1984年~2019年の36年平均) 干満帯・海中帯: 発電所構内の海水温度の観測値 (1984年~2019年の36年平均)	
RH: 相対湿度 (%)	85	100	100	森永氏の鉄筋腐食に関する研究論文引用	
O: 酸素濃度 (%)	21	21	0.62	気中帯: 理科年表 干満帯: 別紙 1-1 のうち添付 2 の考察により、気中帯と同様のパラメータとした。 海中帯: 「原子力発電所屋外重要土木構造物の耐食性能調査マニュアル(2021)」参照	
N: 練り混ぜ水の塩分濃度 (%)	0.62~2.43	1.49~9.14	0.87~6.72	運転開始から 60 年経過時点までの各年の推定値	
n: 調査時点(36年経過)の鉄筋の腐食減量 (×10 ⁻⁴ g/cm ²)	2.6	7.7	0.9		
n: 運転開始後 60 年経過時点の鉄筋の腐食減量 (×10 ⁻⁴ g/cm ²)	4.4	15.1	2.1		
Q _{ex} : かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋の腐食減量 推定値 (×10 ⁻⁴ g/cm ²)	84.5	88.1	80.4		

- : (1) 拡散方程式により、コンクリート表面からの塩化物イオンの浸透を予測するのに必要なパラメータ
- : (1) の予測結果
- : (2) 森永氏により、鉄筋の腐食減量の評価を実施するのに必要なパラメータ
- : (2) の推定結果

C: 鉄筋位置における塩化物イオン量 (kg/m³)
 C₀: コンクリート表面の塩化物イオン量 (kg/m³)
 C_{init}: コンクリート中の初期塩化物イオン量 (kg/m³)

erf: 誤差関数

$$\text{erf}(x) = \frac{2}{\sqrt{\pi}} \int_0^x e^{-t^2} dt$$

- x: かぶり厚さ (mm)
- D: コンクリートの材料、調査および含水状態などに応じて定まるコンクリート中の塩化物イオンの見かけの拡散係数 (mm²/年)
- t: 材齢 (年)

拡散方程式

$$C = (C_0 - C_{init}) \cdot \left[1 - \text{erf} \left(\frac{x}{\sqrt{Dt}} \right) \right] + C_{init}$$

森永式

$$q = q_1 + \frac{q_2}{q_2'}$$

$$q_1 = \frac{d}{c^2} \left[-0.51 - 7.60N + 44.97 \left(\frac{W}{C} \right)^2 + 67.95N \left(\frac{W}{C} \right)^2 \right]$$

$$q_2 = 2.59 - 0.05T - 6.89H - 22.87O - 0.99N + 0.14TH + 0.51TO + 0.01TN + 60.81HO + 3.36HN + 7.32ON$$

$$q_2' = 0.56528 + 1.4304N$$

$$Q_{ex} = 0.602 (1 + 2c/d)^{0.85} \times d$$

- q: 鉄筋の腐食速度 (×10⁻⁴g/cm²/年)
- q₁: 塩分環境下での腐食速度 (×10⁻⁴g/cm²/年)
- q₂: 寿命予測対象部位で、塩分環境下での腐食速度 (×10⁻⁴g/cm²/年)
- q₂' : 寿命予想対象部位で、標準条件下 (温度 15°C、湿度 69%、酸素濃度 20%) での腐食速度 (×10⁻⁴g/cm²/年)
- Q_{ex}: かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の腐食減量 (×10⁻⁴g/cm²)
- d: 鉄筋径 (mm)
- c: かぶり厚さ (mm)
- N: 練り混ぜ水に対する塩分濃度 (%)
- W/C: 水セメント比
- T: 温度 (°C)
- H: 湿度に関する項 H = (RH - 45) / 100
- RH: 相対湿度 (%)
- O: 酸素濃度

拡散方程式の回帰分析と鉄筋腐食減量の算定について

鉄筋の腐食減量を評価するには、まず、塩化物イオン量（コア測定）の回帰分析から拡散方程式（コンクリート中の塩化物イオンの見かけの拡散係数（ D ）及びコンクリート表面の塩化物イオン量（ C_0 ））を求め、それを森永式に展開することから評価される。ここでは、拡散方程式の回帰分析（最小二乗法）と、それを踏まえた鉄筋の腐食減量について示す。

(1) 拡散方程式の回帰分析

塩化物イオン量は、気中帯、干満帯及び海中帯のそれぞれに対して、3箇所のコア採取により測定している。測定位置及び測定結果は、「別紙11添付1 塩化物イオン濃度の測定位置図」及び「別紙11添付3 塩化物イオン濃度及び量の測定結果」に示す。

拡散方程式（ D 、 C_0 ）は、気中帯、干満帯及び海中帯のそれぞれに対して、測定された塩化物イオン量を回帰分析することで評価する。

なお、回帰分析に当たっては、土木学会規準（案）*に準拠して中性化の影響の可能性を考慮することとし、コンクリート表面に近い領域の測定値について、「中性化の影響を考慮するケース」と「中性化の影響を考慮しないケース」の比較を行った。検討の結果、ほとんどのケースで「中性化の影響を考慮するケース」の方が、回帰分析における精度が高かったことから、今回、「中性化の影響を考慮するケース」を採用した。気中帯、干満帯及び海中帯の回帰分析結果を図1に示す。

※：コンクリート委員会・規準関連小委員会 土木学会規準「実構造物におけるコンクリート中の全塩化物イオン分布の測定方法（案）（JSCE-G 573-2003）」（以下、土木学会規準（案）という。）

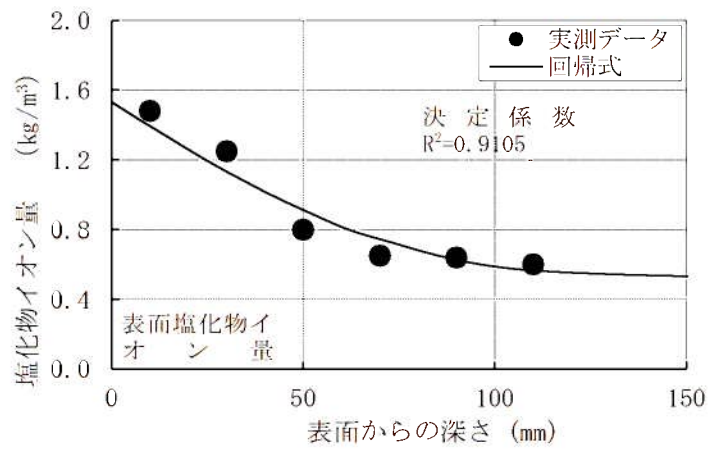
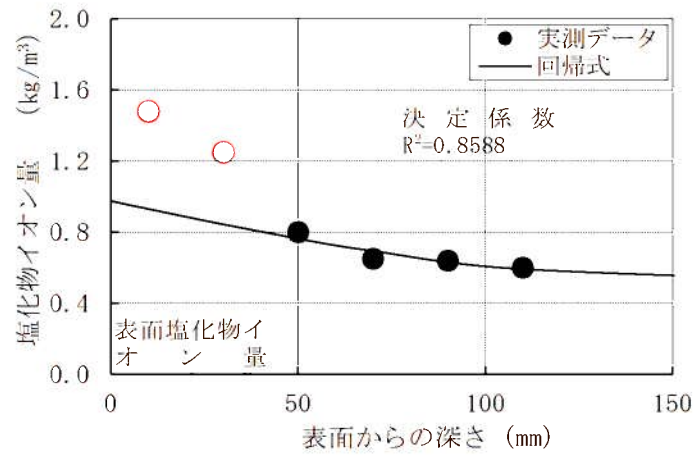


図1(1/9) 取水構造物気中帯 (SP-ci-1u-8-J-①) の回帰分析結果
 (上：中性化考慮あり [○データを棄却]、下：中性化考慮なし)

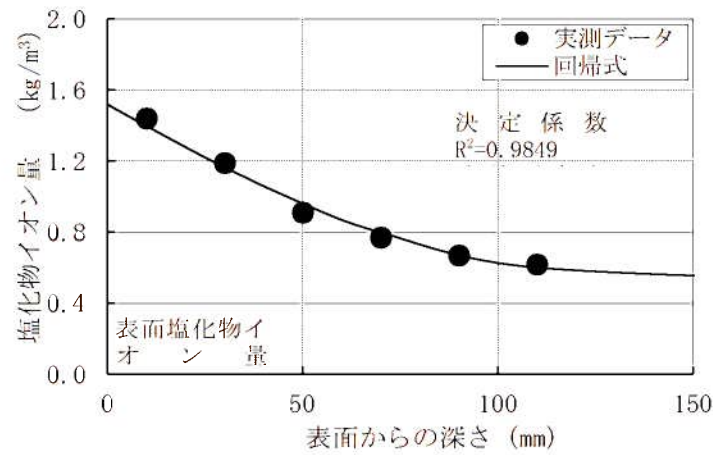
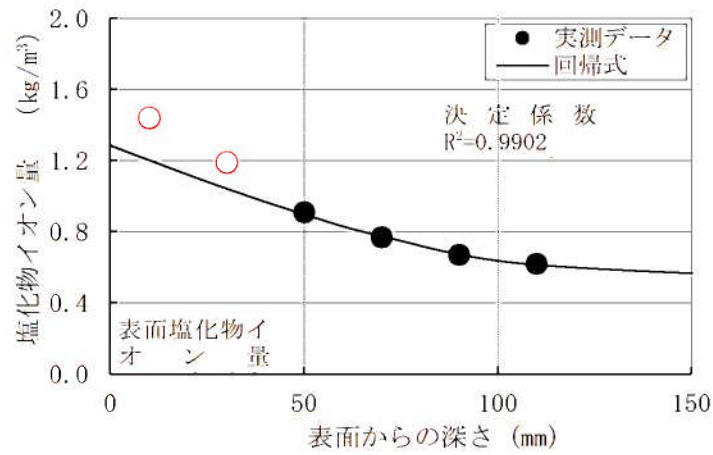


図1(2/9) 取水構造物気中帯 (SP-ci-1u-8-J-②) の回帰分析結果
 (上：中性化考慮あり [○データを棄却]、下：中性化考慮なし)

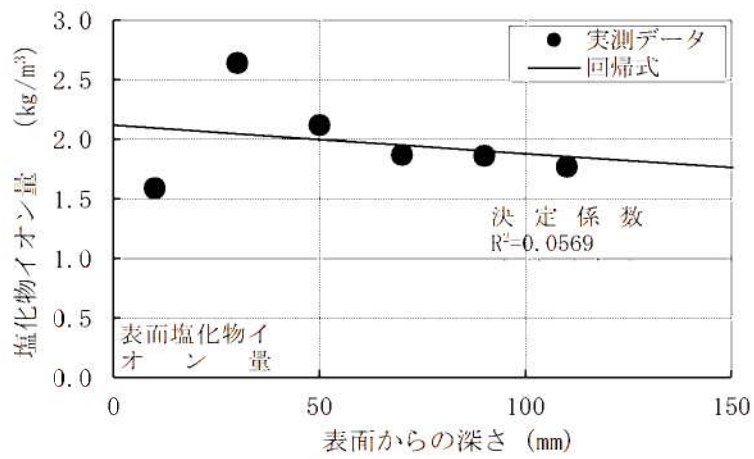
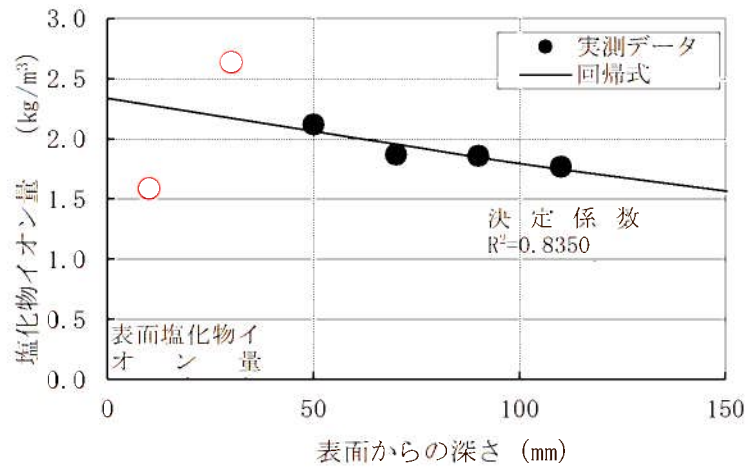


図1(3/9) 取水構造物気中帯 (SP-ci-1u-8) の回帰分析結果
(上：中性化考慮あり[○データを棄却]、下：中性化考慮なし)

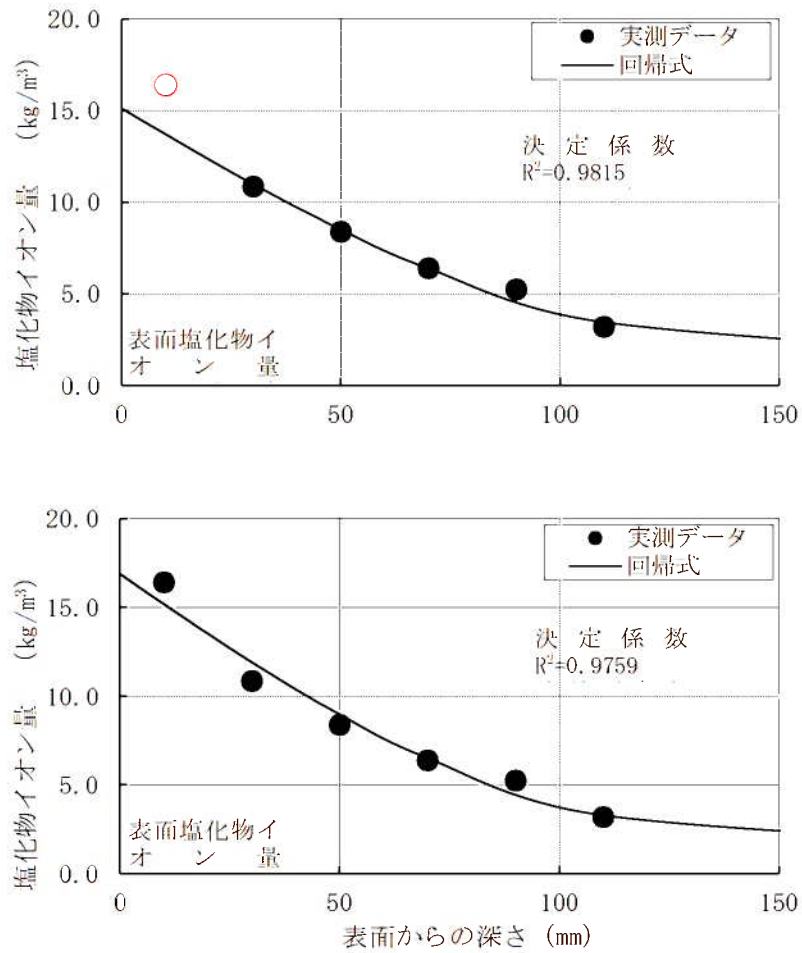


図1(4/9) 取水構造物干満帯 (SP-ci-1u-6-J-①) の回帰分析結果
 (上: 中性化考慮あり [○データを棄却]、下: 中性化考慮なし)

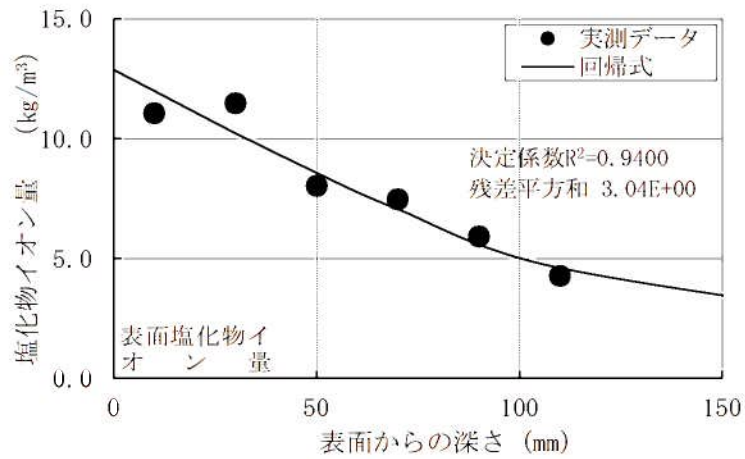
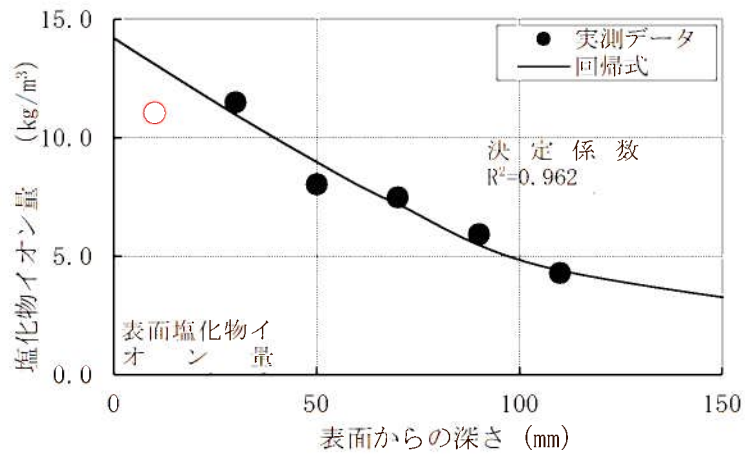


図1(5/9) 取水構造物干満帯 (SP-ci-1u-6-J-②) の回帰分析結果
(上：中性化考慮あり [○データを棄却]、下：中性化考慮なし)

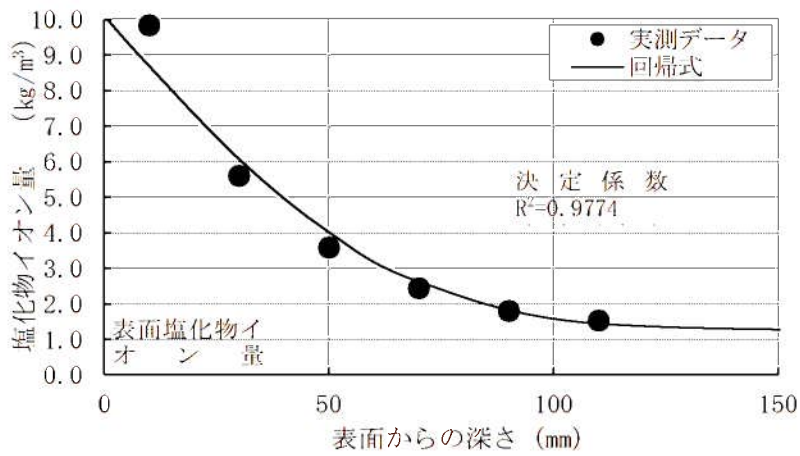
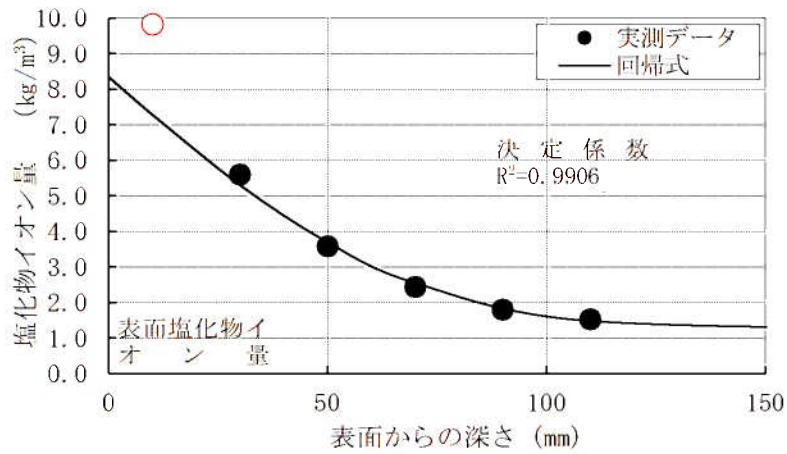


図1(6/9) 取水構造物干満帯 (SP-ci-1u-6) の回帰分析結果
(上：中性化考慮あり [○データを棄却]、下：中性化考慮なし)

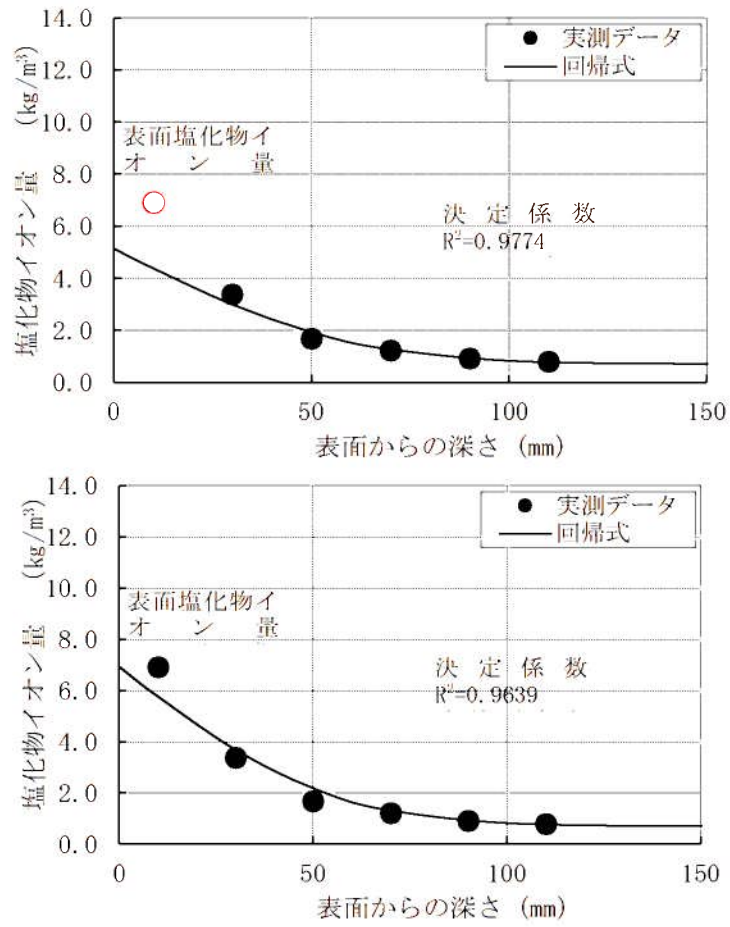


図1(7/9) 取水構造物海中帯 (SP-ci-1u-11) の回帰分析結果
 (上: 中性化考慮あり [○データを棄却]、下: 中性化考慮なし)

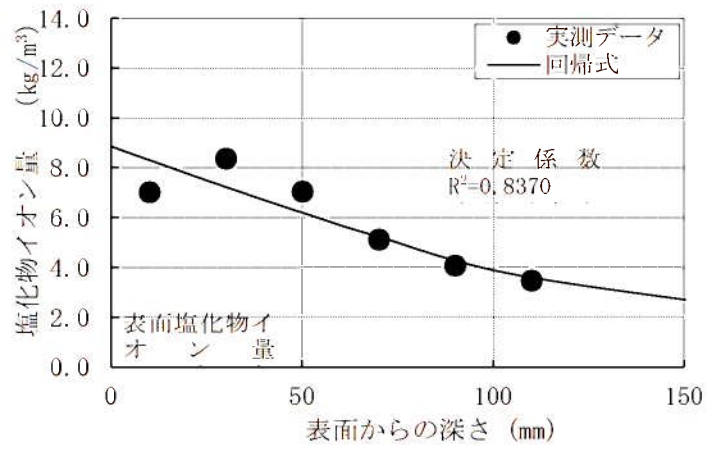
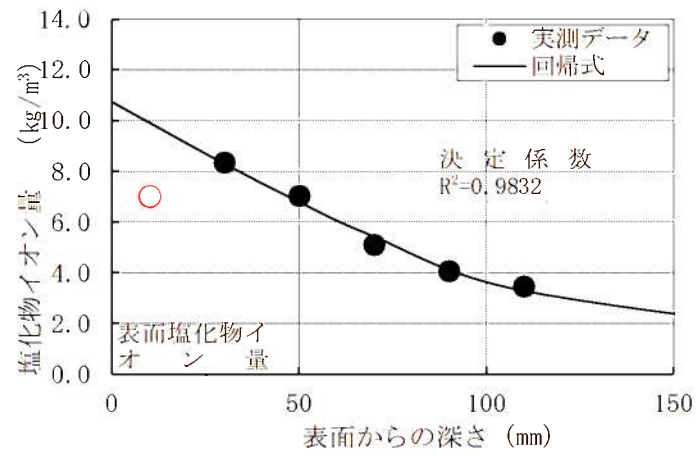


図1(8/9) 取水構造物海中帯 (SP-ci-1u-12) の回帰分析結果
 (上: 中性化考慮あり [○データを棄却]、下: 中性化考慮なし)

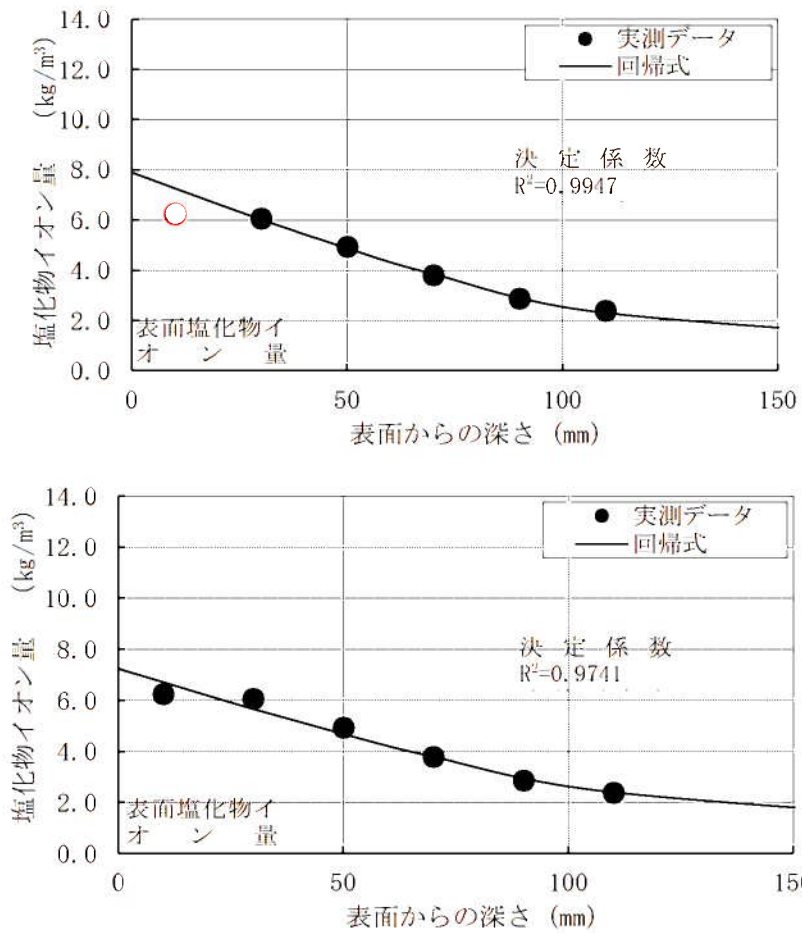


図1(9/9) 取水構造物海中帯 (SP-ci-1u-13) の回帰分析結果
 (上: 中性化考慮あり [○データを棄却]、下: 中性化考慮なし)

(2) 鉄筋の腐食減量

1) 評価結果

上記、拡散方程式の回帰分析で求めたコンクリート中の塩化物イオンの見かけの拡散係数(D)及びコンクリート表面の塩化物イオン量(Co)を森永式に展開し、鉄筋の腐食減量(気中帯、干満帯、海中帯)を算定した。「調査時点」、「運転開始後60年経過時点」及び、「かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点」のそれぞれの算定結果を比較して選定した結果を表3に示す。

運転開始後60年経過時点の鉄筋の腐食減量が、かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量を下回っていることを確認した。

なお、上記結果(気中帯、干満帯、海中帯)は、3本のコア測定値の平均値を用いた場合である。それぞれ単独コアで見た場合でも、運転開始後60年経過時点の鉄筋の腐食減量が、かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量を下回っていることを確認しており、その結果については後述する。

表3 鉄筋の腐食減量の結果

気中帯(3本コア平均)		干満帯(3本コア平均)		海中帯(3本コア平均)	
運転開始後経過年数	鉄筋の腐食減量 ($\times 10^{-1} \text{g/cm}^2$)	運転開始後経過年数	鉄筋の腐食減量 ($\times 10^{-1} \text{g/cm}^2$)	運転開始後経過年数	鉄筋の腐食減量 ($\times 10^{-1} \text{g/cm}^2$)
調査時点 (36年)	2.6	調査時点 (36年)	7.7	調査時点 (36年)	0.9
運転開始後 60年経過時点	4.4	運転開始後 60年経過時点	15.1	運転開始後 60年経過時点	2.1
かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点	84.5	かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点	88.1	かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点	86.4

2) 単独コアの確認結果

① 気中帯について

気中帯は、コンクリートが空気に曝される状況下であり、中性化の作用を受けている可能性があることから、土木学会規準（案）に示された「中性化した領域及びそこから1cm以内の深部で採取された試料から得られた結果は、回帰分析を行う際には用いないほうがよい。」を参考に、気中帯の中性化深さ測定結果（11.5mm）+1cmの領域を含む『0～40mmの塩化物イオン量のデータ』を用いる場合と用いない場合の影響を確認した。

■ コア（3箇所）の塩化物イオン濃度及び量測定結果

塩化物イオンの測定結果を表4に示す。測定結果（水色部）が中性化の作用が考えられる領域のデータ（0～40mm）である。

表4 コアの塩化物イオン濃度及び量測定値（気中帯：3箇所）

コア 番号	単位	塩化物イオン濃度及び量					
		0～20mm	20～40mm	40～60mm	60～80mm	80～100mm	100～120mm
SP-ci-lu 8-J-①	%	0.07	0.06	0.04	0.03	0.03	0.03
	kg/m ³	1.48	1.25	0.80	0.65	0.64	0.60
SP-ci-lu 8-J-②	%	0.07	0.05	0.04	0.04	0.03	0.03
	kg/m ³	1.44	1.19	0.91	0.77	0.67	0.62
SP-ci-lu 8	%	0.07	0.12	0.10	0.08	0.08	0.08
	kg/m ³	1.59	2.64	2.12	1.87	1.86	1.77
平均値	%	0.07	0.08	0.06	0.05	0.05	0.05
	kg/m ³	1.50	1.69	1.28	1.10	1.06	1.00

■ 各ケース単独コアの確認

塩化物イオン量測定結果及び表面付近領域の中性化影響の考慮有無が鉄筋の腐食減量結果に及ぼす影響について、「調査時点」、「運転開始後60年経過時点」及び、「かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点」を比較して表5,6に示す。

いずれのパターンにおいても、運転開始後60年経過時点の鉄筋の腐食減量が、かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量を大きく下回っていることを確認した。

表5 鉄筋の腐食減量の算定結果 (気中帯)
【中性化の影響を考慮するケース】

SP-ci-1u-8-J-①		SP-ci-1u-8-J-②		SP-ci-1u-8		3本コア平均※1	
運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^4 \text{g/cm}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^4 \text{g/cm}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^4 \text{g/cm}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^4 \text{g/cm}^2$)
31	2.0	31	2.0	31	2.6	31	2.2
32	2.1	32	2.1	32	2.6	32	2.3
33	2.2	33	2.2	33	2.7	33	2.4
34	2.2	34	2.2	34	2.8	34	2.4
35	2.3	35	2.3	35	2.9	35	2.5
36	2.4	36	2.4	36	3.0	36	2.6
37	2.4	37	2.4	37	3.1	37	2.7
38	2.5	38	2.5	38	3.2	38	2.7
39	2.6	39	2.6	39	3.3	39	2.8
40	2.6	40	2.6	40	3.3	40	2.9
41	2.7	41	2.7	41	3.4	41	3.0

55	3.6	55	3.6	55	4.7	55	4.0
56	3.7	56	3.7	56	4.8	56	4.1
57	3.8	57	3.8	57	4.9	57	4.1
58	3.8	58	3.8	58	5.0	58	4.2
59	3.9	59	3.9	59	5.1	59	4.3
60	4.0	60	4.0	60	5.2	60	4.4
61	4.0	61	4.1	61	5.2	61	4.4
62	4.1	62	4.1	62	5.3	62	4.5
63	4.2	63	4.2	63	5.4	63	4.6
64	4.2	64	4.3	64	5.5	64	4.7
65	4.3	65	4.3	65	5.6	65	4.7

1221	84.1	1159	84.1	882	84.0		
1222	84.2	1160	84.2	883	84.1		
1223	84.2	1161	84.3	884	84.2		
1224	84.3	1162	84.3	885	84.3		
1225	84.4	1163	84.4	886	84.4		
1226※1	84.5	1164※2	84.5	887※2	84.5		
1227	84.5	1165	84.6	888	84.6		
1228	84.6	1166	84.6	889	84.7		
1229	84.7	1167	84.7	890	84.8		
1230	84.7	1168	84.8	891	84.9		
1231	84.8	1169	84.9	892	85.0		

☐: 技術評価書に記載の値

※1: 四捨五入のため、単独コアの平均結果が3本コア平均の値と合わない場合がある

※2: かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点

表6 鉄筋の腐食減量の算定結果(気中帯)
【中性化の影響を考慮しないケース】

SP-ci-1u-8-J-①		SP-ci-1u-8-J-②		SP-ci-1u-8		3本コア平均 ^{※1}	
運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)
31	2.0	31	2.0	31	2.7	31	2.3
32	2.1	32	2.1	32	2.8	32	2.3
33	2.2	33	2.2	33	2.9	33	2.4
34	2.2	34	2.2	34	3.0	34	2.5
35	2.3	35	2.3	35	3.0	35	2.6
36	2.4	36	2.4	36	3.1	36	2.6
37	2.4	37	2.4	37	3.2	37	2.7
38	2.5	38	2.5	38	3.3	38	2.8
39	2.6	39	2.6	39	3.4	39	2.8
40	2.6	40	2.6	40	3.5	40	2.9
41	2.7	41	2.7	41	3.6	41	3.0

55	3.6	55	3.6	55	4.8	55	4.0
56	3.7	56	3.7	56	4.9	56	4.1
57	3.8	57	3.8	57	5.0	57	4.2
58	3.8	58	3.8	58	5.1	58	4.3
59	3.9	59	3.9	59	5.2	59	4.3
60	4.0	60	4.0	60	5.3	60	4.4
61	4.0	61	4.1	61	5.4	61	4.5
62	4.1	62	4.1	62	5.5	62	4.6
63	4.2	63	4.2	63	5.6	63	4.6
64	4.2	64	4.3	64	5.7	64	4.7
65	4.3	65	4.3	65	5.8	65	4.8

1130	84.1	1122	84.1	906	84.0		
1131	84.2	1123	84.2	907	84.1		
1132	84.3	1124	84.3	908	84.2		
1133	84.4	1125	84.3	909	84.3		
1134	84.4	1126	84.4	910	84.4		
1135 ^{※2}	84.5	1127 ^{※2}	84.5	911 ^{※2}	84.5		
1136	84.6	1128	84.6	912	84.6		
1137	84.7	1129	84.7	913	84.7		
1138	84.8	1130	84.7	914	84.8		
1139	84.8	1131	84.8	915	84.9		
1140	84.9	1132	84.9	916	85.0		

※1：四捨五入のため、単独コアの平均結果が3本コア平均の値と合わない場合がある

※2：かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点

②干満帯について

干満帯は、気中帯と同様に外気環境に曝される状態であると想定し、土木学会規準(案)に示された「中性化した領域及びそこから1cm以内の深部で採取された試料から得られた結果は、回帰分析を行う際には用いないほうがよい。」を参考に、干満帯の中性化深さ測定結果(2.0mm)+1cmの領域を含む『0~20mmの塩化物イオン量のデータ』を用いる場合と用いない場合の影響を確認した。

■コア(3箇所)の塩化物イオン濃度及び量測定結果

塩化物イオンの測定結果を表7に示す。なお、測定結果(水色部)が中性化の作用が考えられる領域のデータ(0~20mm)である。

表7 コアの塩化物イオン濃度及び量測定値(干満帯:3箇所)

コア番号	単位	塩化物イオン濃度及び量					
		0~20mm	20~40mm	40~60mm	60~80mm	80~100mm	100~120mm
SP-ci-lu 6-J-①	%	0.75	0.50	0.38	0.29	0.24	0.15
	kg/m ³	16.40	10.85	8.39	6.39	5.25	3.20
SP-ci-lu 6-J-②	%	0.51	0.53	0.37	0.34	0.27	0.20
	kg/m ³	11.06	11.49	8.04	7.48	5.93	4.29
SP-ci-lu 6	%	0.45	0.26	0.16	0.11	0.08	0.07
	kg/m ³	9.83	5.60	3.58	2.44	1.80	1.53
平均値	%	0.57	0.43	0.30	0.25	0.20	0.14
	kg/m ³	12.43	9.31	6.67	5.44	4.33	3.01

■各ケース単独コアの確認

塩化物イオン量測定結果及び表面付近領域の中性化影響の考慮有無が鉄筋の腐食減量結果に及ぼす影響について、「調査時点」、「運転開始後60年経過時点」及び、「かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点」を比較して表8,9に示す。

いずれのパターンにおいても、運転開始後60年経過時点の鉄筋の腐食減量が、かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量を大きく下回っていることを確認した。

表8 鉄筋の腐食減量の算定結果(干満帯)
【中性化の影響を考慮するケース】

SP-ci-lu-6-J-①		SP-ci-lu-6-J-②		SP-ci-lu-6		3本コア平均 ^{※1}	
運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g/cm}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g/cm}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g/cm}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g/cm}^2$)
31	6.6	31	7.4	31	5.2	31	6.4
32	6.8	32	7.7	32	5.4	32	6.6
33	7.1	33	8.0	33	5.6	33	6.9
34	7.4	34	8.3	34	5.8	34	7.2
35	7.7	35	8.7	35	5.9	35	7.5
36	8.0	36	9.0	36	6.1	36	7.7
37	8.3	37	9.4	37	6.3	37	8.0
38	8.6	38	9.7	38	6.5	38	8.3
39	8.9	39	10.1	39	6.7	39	8.6
40	9.3	40	10.4	40	6.9	40	8.9
41	9.6	41	10.8	41	7.1	41	9.1

55	14.4	55	16.1	55	9.9	55	13.4
56	14.7	56	16.4	56	10.1	56	13.8
57	15.1	57	16.8	57	10.3	57	14.1
58	15.5	58	17.2	58	10.5	58	14.4
59	15.8	59	17.6	59	10.7	59	14.7
60	16.2	60	18.1	60	10.9	60	15.1
61	16.6	61	18.5	61	11.1	61	15.4
62	17.0	62	18.9	62	11.3	62	15.7
63	17.3	63	19.3	63	11.5	63	16.1
64	17.7	64	19.7	64	11.8	64	16.4
65	18.1	65	20.1	65	12.0	65	16.7

209	85.9	200	85.5	326	86.6		
210	86.4	201	86.0	327	86.9		
211	87.0	202	86.6	328	87.2		
212	87.5	203	87.1	329	87.5		
213	88.0	204	87.6	330	87.9		
214 ^{※2}	88.5	205 ^{※3}	88.1	331 ^{※2}	88.2		
215	89.1	206	88.7	332	88.5		
216	89.6	207	89.2	333	88.8		
217	90.1	208	89.7	334	89.2		
218	90.6	209	90.3	335	89.5		
219	91.2	210	90.8	336	89.8		

□: 技術評価書に記載の値

※1: 四捨五入のため、単独コアの平均結果が3本コア平均の値と合わない場合がある

※2: かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点

表9 鉄筋の腐食減量の算定結果(干満帯)
【中性化の影響を考慮しないケース】

SP-ci-lu-6-J-①		SP-ci-lu-6-J-②		SP-ci-lu-6		3本コア平均 ^{※1}	
運転開始後経過年数	鉄筋の腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後経過年数	鉄筋の腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後経過年数	鉄筋の腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後経過年数	鉄筋の腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)
31	6.4	31	7.6	31	5.2	31	6.4
32	6.7	32	7.9	32	5.4	32	6.7
33	7.0	33	8.2	33	5.6	33	6.9
34	7.3	34	8.6	34	5.7	34	7.2
35	7.6	35	8.9	35	5.9	35	7.5
36	7.9	36	9.3	36	6.1	36	7.8
37	8.2	37	9.6	37	6.3	37	8.0
38	8.5	38	10.0	38	6.5	38	8.3
39	8.8	39	10.3	39	6.7	39	8.6
40	9.1	40	10.7	40	6.9	40	8.9
41	9.4	41	11.0	41	7.0	41	9.2

55	14.3	55	16.3	55	9.9	55	13.5
56	14.6	56	16.7	56	10.1	56	13.8
57	15.0	57	17.0	57	10.3	57	14.1
58	15.4	58	17.4	58	10.5	58	14.4
59	15.8	59	17.8	59	10.7	59	14.8
60	16.2	60	18.2	60	10.9	60	15.1
61	16.5	61	18.6	61	11.1	61	15.4
62	16.9	62	19.0	62	11.4	62	15.8
63	17.3	63	19.4	63	11.6	63	16.1
64	17.7	64	19.8	64	11.8	64	16.5
65	18.1	65	20.3	65	12.0	65	16.8

202	85.4	205	85.6	309	86.5		
203	85.9	206	86.1	310	86.8		
204	86.5	207	86.6	311	87.2		
205	87.0	208	87.1	312	87.5		
206	87.6	209	87.6	313	87.9		
207 ^{※2}	88.1	210 ^{※2}	88.1	314 ^{※2}	88.2		
208	88.7	211	88.7	315	88.6		
209	89.3	212	89.2	316	89.0		
210	89.8	213	89.7	317	89.3		
211	90.4	214	90.2	318	89.7		
212	90.9	215	90.7	319	90.0		

※1：四捨五入のため、単独コアの平均結果が3本コア平均の値と合わない場合がある

※2：かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点

③海中帯について

海中帯は、常に海水に浸かっている状況下であるが、土木学会規準(案)を参考に、中性化の作用が考えられる領域の『0～20mmの塩化物イオン量のデータ』を用いる場合と用いない場合の影響を確認した。

■コア(3箇所)の塩化物イオン濃度及び量測定結果

塩化物イオンの測定結果を表10に測定結果を示す。なお測定結果(水色)が構造物表面から深さ1cmの領域を含むデータ(0～20mm)である。

表10 コアの塩化物イオン濃度及び量測定値(海中帯:3箇所)

コア番号	単位	塩化物イオン濃度及び量					
		0～20mm	20～40mm	40～60mm	60～80mm	80～100mm	100～120mm
SP-ci-1u-11	%	0.32	0.16	0.08	0.06	0.04	0.04
	kg/m ³	6.92	3.38	1.68	1.22	0.92	0.79
SP-ci-1u-12	%	0.34	0.41	0.34	0.25	0.20	0.17
	kg/m ³	7.01	8.36	7.04	5.11	4.07	3.47
SP-ci-1u-13	%	0.29	0.28	0.23	0.18	0.13	0.11
	kg/m ³	6.25	6.06	4.94	3.80	2.87	2.39
平均値	%	0.32	0.28	0.22	0.16	0.12	0.11
	kg/m ³	6.73	5.93	4.55	3.38	2.62	2.22

■各ケース単独コアの確認

塩化物イオン量測定結果及び表面付近領域の中性化影響の考慮有無が鉄筋の腐食減量結果に及ぼす影響について、「調査時点」、「運転開始後60年経過時点」及び、「かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点」を比較して表11、12に示す。

いずれのパターンにおいても、運転開始後60年経過時点の鉄筋の腐食減量が、かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量を大きく下回っていることを確認した。

表 11 鉄筋の腐食減量の算定結果 (海中帯)
【中性化の影響を考慮するケース】

SP-ci-1u-11		SP-ci-1u-12		SP-ci-1u-13		3本コア平均 ^{※1}	
運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^3 \text{g}/\text{m}^2$)
31	0.5	31	1.0	31	0.7	31	0.7
32	0.5	32	1.0	32	0.8	32	0.8
33	0.6	33	1.1	33	0.8	33	0.8
34	0.6	34	1.2	34	0.8	34	0.9
35	0.6	35	1.2	35	0.9	35	0.9
36	0.6	36	1.3	36	0.9	36	0.9
37	0.7	37	1.3	37	1.0	37	1.0
38	0.7	38	1.4	38	1.0	38	1.0
39	0.7	39	1.5	39	1.1	39	1.1
40	0.7	40	1.5	40	1.1	40	1.1
41	0.8	41	1.6	41	1.2	41	1.2

55	1.2	55	2.5	55	1.8	55	1.9
56	1.2	56	2.6	56	1.9	56	1.9
57	1.2	57	2.7	57	2.0	57	2.0
58	1.3	58	2.8	58	2.0	58	2.0
59	1.3	59	2.8	59	2.1	59	2.1
60	1.3	60	2.9	60	2.1	60	2.1
61	1.4	61	3.0	61	2.2	61	2.2
62	1.4	62	3.1	62	2.2	62	2.2
63	1.4	63	3.1	63	2.3	63	2.3
64	1.5	64	3.2	64	2.3	64	2.4
65	1.5	65	3.3	65	2.4	65	2.4

1126	89.6	776	83.9	1013	84.0		
1127	89.7	777	84.0	1014	84.1		
1128	89.8	778	84.1	1015	84.2		
1129	89.9	779	84.2	1016	84.3		
1130	90.0	780	84.4	1017	84.4		
1131 ^{※2}	90.1	781 ^{※2}	84.5	1018 ^{※2}	84.5		
1132	90.2	782	84.6	1019	84.6		
1133	90.3	783	84.7	1020	84.6		
1134	90.3	784	84.9	1021	84.7		
1135	90.4	785	85.0	1022	84.8		
1136	90.5	786	85.1	1023	84.9		

□: 技術評価書に記載の値

※1: 四捨五入のため、単独コアの平均結果が3本コア平均の値と合わない場合がある

※2: かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点

表12 鉄筋の腐食減量の算定結果 (海中帯)
【中性化の影響を考慮しないケース】

SP-ci-lu-11		SP-ci-lu-12		SP-ci-lu-13		3本コア平均 ^{※1}	
運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^{-3}g/cm^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^{-3}g/cm^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^{-3}g/cm^2$)	運転開始後 経過年数	鉄筋の 腐食減量 ($\times 10^{-3}g/cm^2$)
31	0.5	31	1.1	31	0.8	31	0.8
32	0.5	32	1.2	32	0.8	32	0.8
33	0.6	33	1.2	33	0.8	33	0.9
34	0.6	34	1.3	34	0.9	34	0.9
35	0.6	35	1.4	35	0.9	35	1.0
36	0.6	36	1.4	36	1.0	36	1.0
37	0.6	37	1.5	37	1.0	37	1.0
38	0.7	38	1.5	38	1.1	38	1.1
39	0.7	39	1.6	39	1.1	39	1.1
40	0.7	40	1.7	40	1.1	40	1.2
41	0.7	41	1.7	41	1.2	41	1.2

55	1.2	55	2.7	55	1.9	55	1.9
56	1.2	56	2.8	56	1.9	56	2.0
57	1.2	57	2.8	57	2.0	57	2.0
58	1.3	58	2.9	58	2.0	58	2.1
59	1.3	59	3.0	59	2.1	59	2.1
60	1.3	60	3.0	60	2.2	60	2.2
61	1.4	61	3.1	61	2.2	61	2.2
62	1.4	62	3.2	62	2.3	62	2.3
63	1.4	63	3.3	63	2.3	63	2.3
64	1.5	64	3.3	64	2.4	64	2.4
65	1.5	65	3.4	65	2.4	65	2.5

951	89.5	869	84.0	1070	84.0		
952	89.6	870	84.1	1071	84.1		
953	89.7	871	84.2	1072	84.2		
954	89.8	872	84.3	1073	84.3		
955	89.9	873	84.4	1074	84.4		
956 ^{※2}	90.1	874 ^{※2}	84.5	1075 ^{※2}	84.5		
957	90.2	875	84.6	1076	84.5		
958	90.3	876	84.7	1077	84.6		
959	90.4	877	84.8	1078	84.7		
960	90.6	878	84.9	1079	84.8		
961	90.7	879	85.0	1080	84.9		

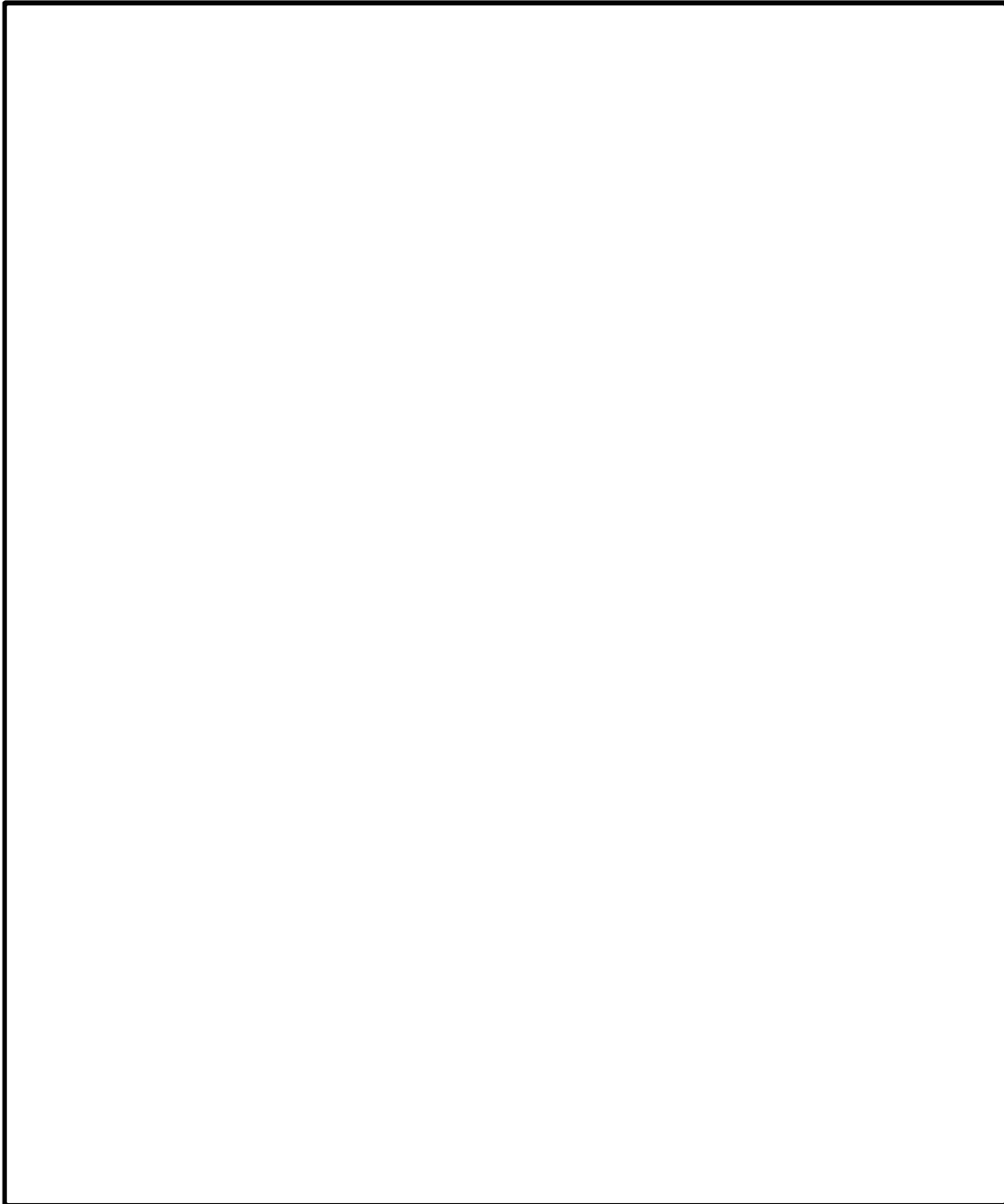
※1：四捨五入のため、単独コアの平均結果が3本コア平均の値と合わない場合がある

※2：かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点

タイトル	機械振動の評価対象の選定過程について																																														
説明	<p>「日本原子力学会標準 原子力発電所の高経年化対策実施基準:2021 付属書C 添付資料-4 経年劣化メカニズムまとめ表-PWR」を踏まえ、タービン架台及び非常用ディーゼル発電設備基礎を選定した。 表 1 に主要な機器の定格出力及び重量を示す。</p> <p style="text-align: center;">表 1 主要な機器の定格出力及び重量</p> <table border="1" data-bbox="408 636 1347 1413"> <thead> <tr> <th>機器名称</th> <th>運転状態</th> <th>定格出力(kW)</th> <th>重量(kg)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>高圧タービン</td> <td>連続</td> <td>890,000</td> <td>約 228,000</td> </tr> <tr> <td>低圧タービン</td> <td>連続</td> <td>890,000</td> <td>約 1,245,000</td> </tr> <tr> <td>海水ポンプ用電動機</td> <td>連続</td> <td>380</td> <td>約 17,200</td> </tr> <tr> <td>格納容器スプレッドポンプ用電動機</td> <td>一時</td> <td>700</td> <td>約 14,100</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">余熱除去ポンプ用電動機</td> <td>連続 (余熱除去時)</td> <td rowspan="2">250</td> <td rowspan="2">約 9,200</td> </tr> <tr> <td>一時 (低圧注入時)</td> </tr> <tr> <td>ディーゼル発電機</td> <td>一時</td> <td>5,700</td> <td>約 141,800</td> </tr> <tr> <td>電動補助給水ポンプ用電動機</td> <td>一時</td> <td>400</td> <td>約 3,900</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">充てん/高圧注入ポンプ用電動機</td> <td>連続 (充てん時)</td> <td rowspan="2">780</td> <td rowspan="2">約 16,200</td> </tr> <tr> <td>一時 (高圧注入時)</td> </tr> <tr> <td>タービン動主給水ポンプタービン</td> <td>連続</td> <td>5,300</td> <td>約 34,200</td> </tr> <tr> <td>タービン動補助給水ポンプタービン</td> <td>一時</td> <td>810</td> <td>約 3,000</td> </tr> </tbody> </table> <p>このうちディーゼル発電機については、動作確認等における一時的な運転のみでありタービン発電機と比較してその振動の大きさ、頻度の影響が小さいと言えるものの、運転状態の違いを考慮して念のため評価対象部位とした。 評価点は、局部的に影響を受ける可能性がある基礎ボルト周辺部とした。</p> <p>添付 1 評価対象部位平面図</p>	機器名称	運転状態	定格出力(kW)	重量(kg)	高圧タービン	連続	890,000	約 228,000	低圧タービン	連続	890,000	約 1,245,000	海水ポンプ用電動機	連続	380	約 17,200	格納容器スプレッドポンプ用電動機	一時	700	約 14,100	余熱除去ポンプ用電動機	連続 (余熱除去時)	250	約 9,200	一時 (低圧注入時)	ディーゼル発電機	一時	5,700	約 141,800	電動補助給水ポンプ用電動機	一時	400	約 3,900	充てん/高圧注入ポンプ用電動機	連続 (充てん時)	780	約 16,200	一時 (高圧注入時)	タービン動主給水ポンプタービン	連続	5,300	約 34,200	タービン動補助給水ポンプタービン	一時	810	約 3,000
機器名称	運転状態	定格出力(kW)	重量(kg)																																												
高圧タービン	連続	890,000	約 228,000																																												
低圧タービン	連続	890,000	約 1,245,000																																												
海水ポンプ用電動機	連続	380	約 17,200																																												
格納容器スプレッドポンプ用電動機	一時	700	約 14,100																																												
余熱除去ポンプ用電動機	連続 (余熱除去時)	250	約 9,200																																												
	一時 (低圧注入時)																																														
ディーゼル発電機	一時	5,700	約 141,800																																												
電動補助給水ポンプ用電動機	一時	400	約 3,900																																												
充てん/高圧注入ポンプ用電動機	連続 (充てん時)	780	約 16,200																																												
	一時 (高圧注入時)																																														
タービン動主給水ポンプタービン	連続	5,300	約 34,200																																												
タービン動補助給水ポンプタービン	一時	810	約 3,000																																												

凡例

▼ : コアサンプル採取箇所

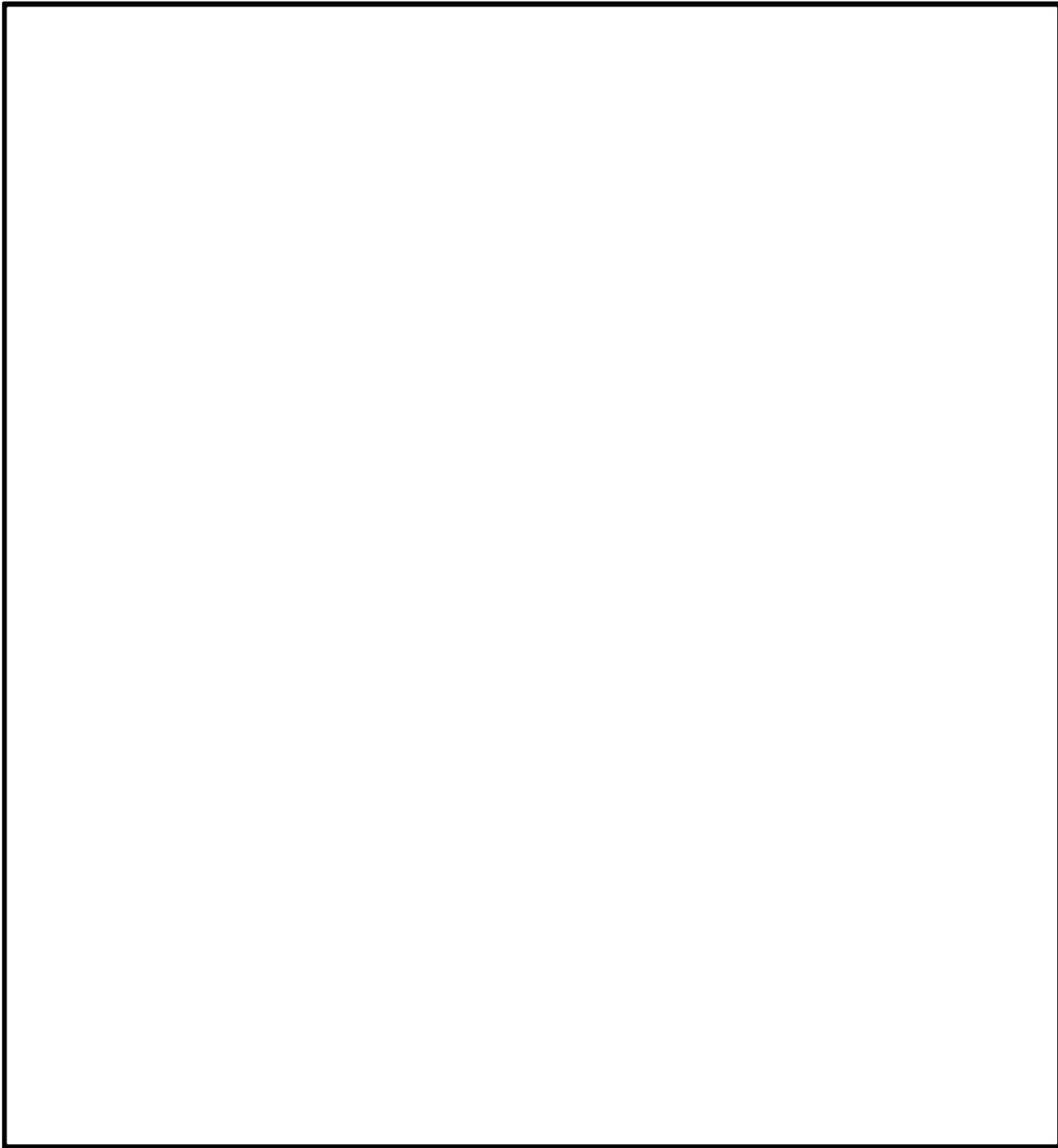


評価対象部位平面図
(タービン建屋)

凡例



: コアサンプル採取箇所



評価対象部位平面図
(原子炉補助建屋)

タイトル	モルタルバー法等の試験結果について																													
説明	<p>1. 建設時の使用骨材に対する反応性試験結果</p> <p>1986年及び1987年に実施したモルタルバー法の試験方法、試験条件(使用骨材等)及び試験結果等を以下に示す。</p> <table border="1" data-bbox="392 555 1407 949"> <thead> <tr> <th rowspan="2">区分</th> <th rowspan="2">骨材産地</th> <th rowspan="2">試験方法</th> <th rowspan="2">実施年</th> <th>試験結果</th> <th>判定基準</th> <th rowspan="2">判定</th> </tr> <tr> <th>材令6ヶ月の膨張率(%)</th> <th>有害な反応を起こす可能性のある材令6ヶ月の膨張率(%)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>粗骨材</td> <td>砕石 (鹿児島県川内市^{*1}川永野産)</td> <td rowspan="2">JASS5N T-201^{*3}</td> <td rowspan="2">1987年</td> <td>0.008</td> <td rowspan="3">0.10以上</td> <td rowspan="3">無害</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">細骨材</td> <td>砕砂 (鹿児島県川内市^{*1}川永野産)</td> <td>0.004</td> </tr> <tr> <td></td> <td>海砂 (佐賀県東松浦郡^{*2}呼子町小川島産)</td> <td>ASTM-C227^{*4}</td> <td>1986年</td> <td>-0.031^{*5}</td> </tr> </tbody> </table> <p>*1：現 薩摩川内市 *2：現 唐津市 *3：日本建築学会「建築工事標準仕様書・同解説 JASS 5N 原子力発電所施設における鉄筋コンクリート工事 T-201 骨材の反応性試験方法(案)」(1985) *4：「Standard Test Method for Potential Alkali Reactivity of Cement-Aggregate Combinations(Mortar-Bar Method)」(1981) *5：「-」記号は収縮側にあることを示す</p>						区分	骨材産地	試験方法	実施年	試験結果	判定基準	判定	材令6ヶ月の膨張率(%)	有害な反応を起こす可能性のある材令6ヶ月の膨張率(%)	粗骨材	砕石 (鹿児島県川内市 ^{*1} 川永野産)	JASS5N T-201 ^{*3}	1987年	0.008	0.10以上	無害	細骨材	砕砂 (鹿児島県川内市 ^{*1} 川永野産)	0.004		海砂 (佐賀県東松浦郡 ^{*2} 呼子町小川島産)	ASTM-C227 ^{*4}	1986年	-0.031 ^{*5}
区分	骨材産地	試験方法	実施年	試験結果	判定基準	判定																								
				材令6ヶ月の膨張率(%)	有害な反応を起こす可能性のある材令6ヶ月の膨張率(%)																									
粗骨材	砕石 (鹿児島県川内市 ^{*1} 川永野産)	JASS5N T-201 ^{*3}	1987年	0.008	0.10以上	無害																								
細骨材	砕砂 (鹿児島県川内市 ^{*1} 川永野産)			0.004																										
		海砂 (佐賀県東松浦郡 ^{*2} 呼子町小川島産)	ASTM-C227 ^{*4}	1986年			-0.031 ^{*5}																							

2. 新規制基準以降に設置した対象構造物の使用骨材に対する反応性試験結果
 2013年～2015年、2019年～2021年に実施したモルタルバー法
 又は化学法の試験方法、試験条件（使用骨材等）及び試験結果等を以下に示す。

対象構造物	区分	骨材産地	試験方法 (準拠規格)	実施年	試験結果	判定
緊急時対策所	粗骨材	砕石 (鹿児島県薩摩川内市城上町産)	モルタルバー法 ^{*1} (JIS A 1146)	2019年 ～ 2021年	0.023%	無害
	細骨材	砕砂 (鹿児島県薩摩川内市城上町産)			0.017%	
		海砂 (鹿児島県屋久島神谷産)			0.020%	
海水ポンプエリア 防護壁	粗骨材	砕石 (鹿児島県薩摩川内市城上町産)	化学法 ^{*2} (JIS A 1145)	2013年 ～ 2014年	Re : 72mmol/L. Sc : 9mmol/L. b)	無害
	細骨材	海砂 (鹿児島県日置市吹上浜神谷産)			Re : 61mmol/L. Sc : 20mmol/L. a)	
		山砂 (鹿児島県薩摩川内市港町吉山産)			Re : 118mmol/L. Sc : 57mmol/L. a)	
貯留堰	粗骨材	砕石 (鹿児島県薩摩川内市城上町産)	化学法 ^{*2} (JIS A 1145)	2013年 ～ 2014年	Re : 72mmol/L. Sc : 9mmol/L. b)	無害
	細骨材	海砂 (鹿児島県日置市吹上浜神谷産)			Re : 61mmol/L. Sc : 20mmol/L. a)	
		山砂 (鹿児島県薩摩川内市港町吉山産)			Re : 123mmol/L. Sc : 36mmol/L. a)	
大容量空冷式 発電機基礎 (燃料タンク基礎含 む)	粗骨材	砕石 (鹿児島県薩摩川内市城上町産)	化学法 ^{*2} (JIS A 1145)	2014年 ～ 2015年	Re : 71mmol/L. Sc : 10mmol/L. a)	無害
	細骨材	海砂 (鹿児島県日置市吹上浜神谷産)			Re : 72mmol/L. Sc : 23mmol/L. a)	
		山砂 (鹿児島県薩摩川内市港町吉山産)			Re : 121mmol/L. Sc : 49mmol/L. a)	

- * 1 : 判定基準 無害 …… 供試体3本の平均膨張率が26週後に0.100%未満の場合
 無害でない …… 供試体3本の平均膨張率が26週後に0.100%以上の場合
- * 2 : 判定基準 a) …… 溶解シリカ量 (Sc) が10mmol/L以上で、アルカリ濃度減少量 (Rc) が
 700mmol/L未満の範囲では、ScがRc未満となる場合は“無害”と判定し、
 ScがRc以上となる場合は“無害でない”と判定する。
 b) …… 溶解シリカ量 (Sc) が10mmol/L未満で、アルカリ濃度減少量 (Rc) が
 700mmol/L未満の場合は“無害”と判定する。
 c) …… アルカリ濃度減少量 (Rc) が700mmol/L以上の場合は判定しない。

<p>タイトル</p>	<p>アルカリ骨材反応に関する特別点検手法の選定プロセス及び評価結果の妥当性確認について</p>
<p>説明</p>	<p>アルカリ骨材反応の特別点検では、各種規格類や最新知見の動向及び実構造物の状況等を踏まえた上で、コンクリートのアルカリ骨材反応の発生状況が確認可能な方法として実体顕微鏡観察を選定した。</p> <p>実体顕微鏡観察は、コンクリート切断面（採取コアサンプル表面）の観察による反応リム・ゲルの有無・程度、ひび割れ等の確認により、コンクリートのアルカリ骨材反応の発生の有無・状況が確認できる方法である。</p> <p>川内1号炉のコンクリート構造物は、定期的に見視点検を実施し、運転開始から約40年間において、アルカリ骨材反応に起因すると判断されるひび割れ等は認められていない等、コンクリートの健全性に影響を与えるようなアルカリ骨材反応は発生していない。一方で、運用ガイド^{※1}において採取したコアサンプルによる確認が要求されていること、また、発電所内の広範囲において点検が必要であることを踏まえて、当該構造物に適用する特別点検の点検方法として、アルカリ骨材反応の発生の有無・程度の確認を主眼とした実体顕微鏡観察を選定したものである。</p> <p>なお、特別点検の結果を踏まえた評価において、コンクリート構造物の健全性に影響が認められた場合、より精緻な手法を踏まえた評価を行うこととしている。</p> <p>特別点検では、上述するアルカリ骨材反応の発生の有無・程度を的確に観察、分類し、実構造物の状況やコアサンプル全体の目視観察等を踏まえ、コンクリートの健全性に影響を与える劣化であるかどうか、という観点で「反応性なし」「反応性あり」の判定を行う。</p> <p>特別点検の結果、極めて軽微な反応状況^{※2}であり、コンクリート構造物の健全性に影響を与えるような反応性がないことを確認した。</p> <p>なお、参考の位置付けとして、劣化状況評価を踏まえた上で、特別点検手法の選定プロセス及び評価結果の妥当性の確認のため、代表箇所による偏光顕微鏡観察を行った。</p> <p>偏光顕微鏡観察は、アルカリ骨材反応が生じているコンクリートの反応骨材についての精緻な観察を主眼として行うもので、コアサンプルから作製した薄片を用いて、反応骨材の鉱物・岩種の同定、反応の進行段階の確認、ひび割れの確認等により、アルカリ骨材反応が生じているコンクリートの反応の進行段階がより精緻に確認できる方法である。</p> <p>具体的には、川内1号炉で使用するコンクリート材料（セメント、骨材等）が同一であることを踏まえ、特別点検の結果において、アルカリ骨材反応が極めて軽微であるものの、反応リム・ゲルの有無・程度が相対的に顕著な「原子炉格納施設等（外部遮蔽壁）」を選定し、観察を行った。</p> <p>偏光顕微鏡観察の結果においても極めて軽微な反応状況であり、実体顕微鏡観察の結果と同様に、コンクリートの健全性に影響を与えるような反応性がないことを確認したことから、実体顕微鏡観察による特別点検手法の選定プロセス及び評価結果は妥当であると改めて判断した。</p> <p>※1：実用発電用原子炉の運転期間延長認可申請に係る運用ガイド（令和2年3月） ※2：極めて軽微な反応は、健全なコンクリートの多くに認められる現象である</p> <p>添付1 アルカリ骨材反応の健全性評価について 添付2 実体顕微鏡観察と偏光顕微鏡観察の特徴 添付3 実体顕微鏡観察の結果について 添付4 偏光顕微鏡観察の代表箇所 添付5 偏光顕微鏡観察結果について</p>

アルカリ骨材反応の健全性評価について

1. 特別点検手法の選定プロセス

- ・アルカリ骨材反応の状況を確認するための各種規格類を調査した結果、適した J I S 及び学会規格が存在しないことが分かったため、最新知見のひとつである原子力規制庁「安全研究成果報告 運転期間延長認可制度及び高経年化対策制度に係る技術的知見の整備に関する研究」(RREP-2018-1004)を参照し、点検方法の検討を行った。
- ・本研究では、コンクリート建造物の ASR 診断フロー(例)が提示されている。
- ・川内 1 号炉は、定期的な目視点検を実施し、運転開始から約 40 年間に於いて、アルカリ骨材反応に起因すると判断されるひび割れ等は認められていない等、コンクリートの健全性に影響を与えるようなアルカリ骨材反応がこれまで発生していない。
- ・運用ガイドにおいて採取したコアサンプルによる確認が要求されている。
- ・発電所内の広範囲において点検が必要である。



以上より、最新知見にあるアルカリ骨材反応の発生状況が確認可能な「実体顕微鏡観察」を選定^{※1}

- ※1 特別点検結果を踏まえた評価により、コンクリート建造物の健全性に影響が認められた場合、偏光顕微鏡観察等、より精緻な手法を踏まえた評価を行う。

2. 劣化状況評価


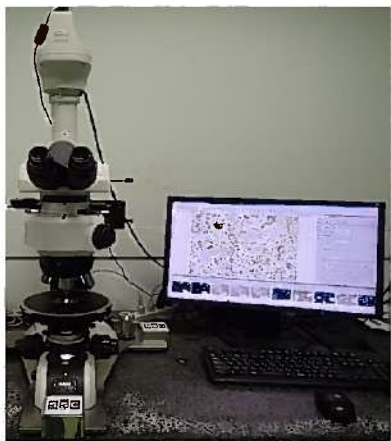
- ・川内 1 号炉は、定期的な目視点検を実施し、運転開始から約 40 年間に於いて、アルカリ骨材反応に起因すると判断されるひび割れ等は認められていない。
- ・使用している骨材(粗骨材、細骨材)は、モルタルバー法による反応性試験を実施し、有害でないことを確認している。
- ・採取したコアサンプルについて、特別点検による実体顕微鏡を用いた観察により、コンクリート建造物の健全性に影響を与えるような反応性がないことを確認した^{※2}。



高経年化対策上着目すべき経年劣化事象ではないと判断

- ※2 参考の位置付けとして、劣化状況評価を踏まえた上で、特別点検手法の選定プロセス及び評価結果の妥当性の確認のため、特別点検の代表箇所において、偏光顕微鏡を用いた観察を行った。

実体顕微鏡観察と偏光顕微鏡観察の特徴^{1) 2)}

		実体顕微鏡観察	偏光顕微鏡観察
写真			
概要	観察対象	・コンクリート切断面（コアサンプル表面）を観察	・コアサンプルより作製した薄片を観察
	特徴	・概ね2～30倍で観察 ・コアの全体的な状況、反応リム ・ゲルの有無・程度、ひび割れ状況等を観察	・概ね25～200倍で観察 ・岩石や鉱物の観察に汎用される ・薄片に偏光を照射・透過させて鉱物の偏光特性等から、反応が生じている骨材の鉱物・岩種同定、進行段階、ひび割れ等を観察
	まとめ	・アルカリ骨材反応の発生有無・程度が確認できる	・アルカリ骨材反応が生じているコンクリート（骨材）の進行段階がより精緻に確認できる
課題		・岩種の詳細は分からない	・薄片作成・観察に熟練を要する

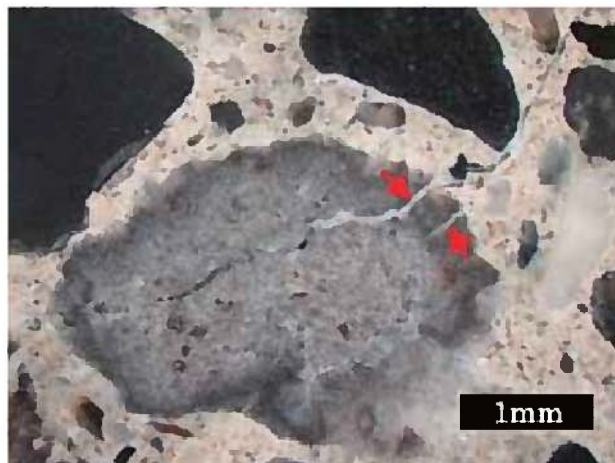
(参考文献)

- 1) 原子力規制庁「安全研究成果報告 運転期間延長認可制度及び高経年化対策制度に係る技術的知見の整備に関する研究」(RREP-2018-1004)
- 2) 独立行政法人原子力安全基盤機構「原子力用コンクリートの反応性骨材の評価方法の提案」(JENES-RE-2013-2050)

実体顕微鏡観察の結果について

(1) 特別点検における評価について

コアサンプルの実体顕微鏡観察結果と、実構造物の状況も踏まえ、コンクリートの健全性に影響を与えるような反応性の有無を確認している。



実体顕微鏡観察での膨張ひび割れの確認事例¹⁾



実構造物における膨張ひび割れ（亀甲状）の事例²⁾

参考写真：アルカリ骨材反応が進展している事例

- 1) 株式会社太平洋コンサルタントHP
(<https://www.taiheiyo-c.co.jp/cement/asr/>)
- 2) A S Rに関する対策検討委員会「アルカリ骨材反応による劣化を受けた道路橋の橋脚・橋台躯体に関する補修・補強ガイドライン（案）」（平成20年3月）

(2) 実体顕微鏡観察の結果

川内1号炉においては、セメント・骨材について同一材料を用いており、ほとんどの点検箇所にて反応リムの形成やゲルの滲みが確認できたものの、反応状況が極めて軽微であることから、実構造物の状況も踏まえ、川内1号炉全体として反応状況は極めて軽微であり、コンクリート構造物の健全性に影響を与えるような反応性はないと判断できる。

構造物名称	原子炉格納施設等		試験員	㈱太平洋コンサルタント	
部 位	外部遮蔽壁		備 考	番号：OS-asr-1u-4-J-①/採取日：2020.10.5	
確認箇所 写真					
構成岩種	粗骨材	最大寸法10mm程度の砕石	細骨材	砂	
特記事項	なし				
	進行段階 ³⁾				
	i	ii	iii	iv	v
	骨材	セメントペースト	骨材	セメントペースト	
	反応リムの形成	ゲルの滲み・取り巻き	ひび割れゲル充填	ひび割れゲル充填	気泡へのゲル充填
アルカリ骨材反応の発生状況	◎	◎	—	—	—
判 定	反応性 あり ・ なし				

実体顕微鏡観察結果の例 (原子炉格納施設等 外部遮蔽壁)

劣化度の評価

- 進行段階 i ~ iii : 1 軽微 (潜伏期) ⇒ 反応性なし
 進行段階 iv : 2 中程度 (進展期・加速期) ⇒ 反応性あり
 進行段階 v : 3 顕著 (加速期・劣化期) ⇒ 反応性あり

(参考文献)

3) Katayama et al. 「Alkali-aggregate reaction under the influence of deicing salts in the Hokuriku district, Japan」 (2004)
 Katayama et al. 「Late-Expansive ASR due to Imported Sand and Local Aggregates in Okinawa Island, Southwestern Japan」 (2008)

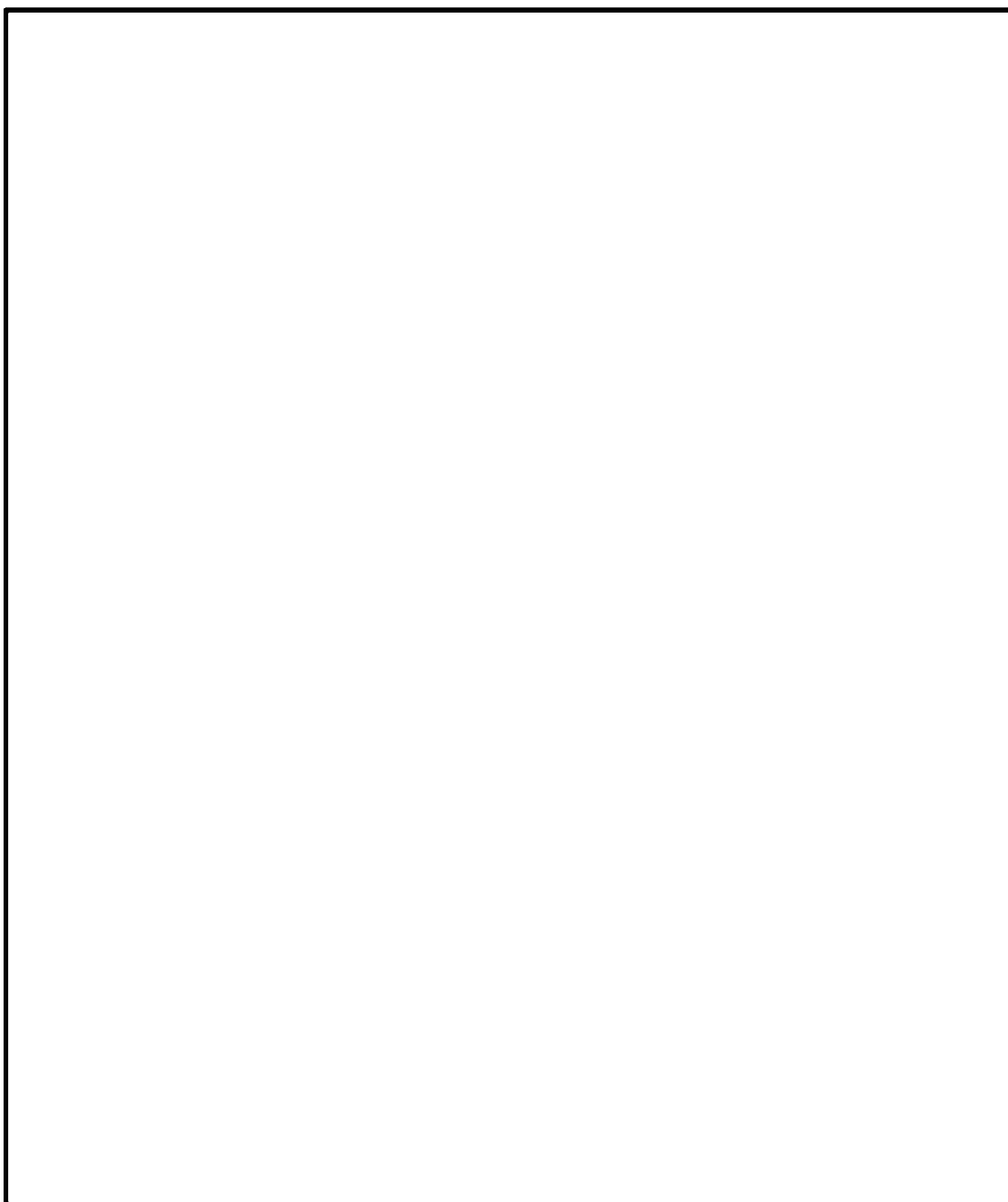
特別点検結果の一覧

対象構造物	対象部位	実体顕微鏡観察結果	
		進行段階	反応性
原子炉格納施設等	外部遮蔽壁	ii	反応性なし
	内部コンクリート	i	
	基礎マット	i	
原子炉補助建屋	外壁	i	
	内壁及び床	ii	
	使用済み燃料プール	ii	
	基礎マット	—	
タービン建屋	内壁及び床	ii	
	基礎マット	—	
取水槽	海中帯	ii	
	干満帯	ii	
	気中帯	ii	
非常用ディーゼル発電用燃料油貯油槽基礎		ii	
燃料取替用水タンク基礎		ii	

偏光顕微鏡観察の代表箇所

凡 例

- ▼：特別点検コアサンプル採取位置（実体顕微鏡観察）
- ▼：偏光顕微鏡観察コアサンプル採取位置



偏光顕微鏡観察の結果について

(1) 偏光顕微鏡観察の結果

偏光顕微鏡観察結果においては、骨材に反応リムの形成・ゲルの滲みが生じてはいるが、極めて軽微な反応状況であることが確認された。よって、コンクリートの健全性に影響を与えるような反応性はないものと判断できる。

偏光顕微鏡観察結果

構造物	粗骨材 の 岩種	進行段階 ¹⁾					劣化度 評価
		i	ii	iii	iv	v	
		骨材 反応リム の形成	セメントペースト ゲルの滲み ・取り巻き	骨材 ひび割れ ゲル充填	セメントペースト ひび割れ ゲル充填 気泡への ゲル充填		
原子炉格納施設等 (外部遮蔽壁)	安山岩	◎	◎	—	—	—	1

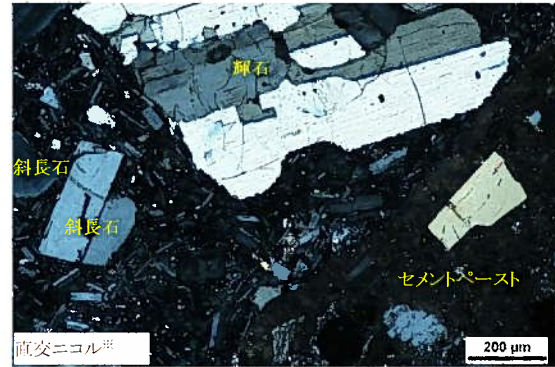
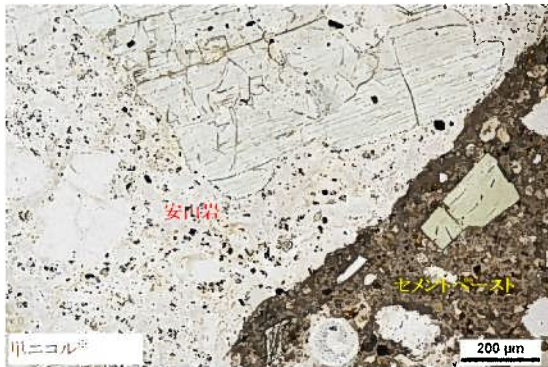
◎ 顕著、○ あり、+ 痕跡程度、— なし

劣化度の評価

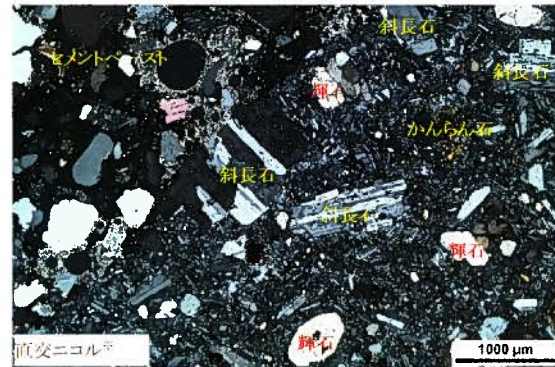
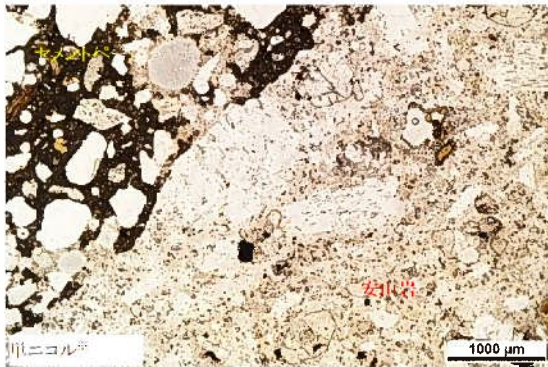
進行段階 i ~ iii : 1 軽微 (潜伏期) ⇒ 反応性なし
 進行段階 iv : 2 中程度 (進展期・加速期) ⇒ 反応性あり
 進行段階 v : 3 顕著 (加速期・劣化期) ⇒ 反応性あり

(参考文献)

- 1) Katayama et al. 「Alkali-aggregate reaction under the influence of deicing salts in the Hokuriku district, Japan」 (2004)
 Katayama et al. 「Late-Expansive ASR due to Imported Sand and Local Aggregates in Okinawa Island, Southwestern Japan」 (2008)



安山岩は、斜長石や輝石等の斑晶と、その粒間を埋める微細な組織からなる石基から構成される。安山岩において、膨張や劣化を生じるような進行したアルカリ骨材反応の現象としての膨張ひび割れは認められなかった。



安山岩は、斜長石、輝石、かんらん石等の斑晶と、その粒間を埋める微細な組織からなる石基から構成される。安山岩において、膨張や劣化を生じるような進行したアルカリ骨材反応の現象としての膨張ひび割れは認められなかった。

偏光顕微鏡観察写真

※単ニコル：直線偏光による透過光で薄片試料を観察（構成鉱物の形、割れ、輪郭、色等を確認）

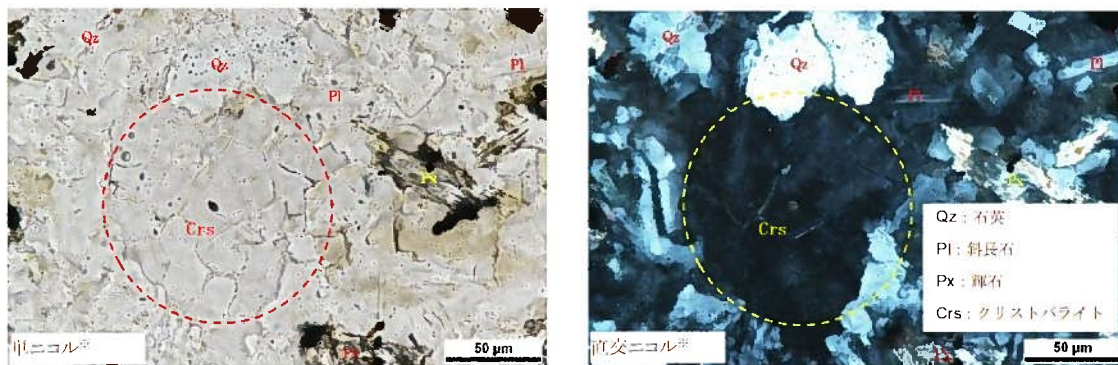
直交ニコル：単ニコルの状態に薄片試料と観察者の間に偏光板を設置して観察（構成鉱物の配列、組織等を確認）

(2) 実体顕微鏡結果との照らし合わせ

偏光顕微鏡観察結果においても、添付3に示す実体顕微鏡観察結果と同様に反応状況は極めて軽微であり、コンクリートの健全性に影響を与えるような反応性がないものと判断できることから、実体顕微鏡観察による特別点検手法の選定プロセス及び評価結果は妥当であると改めて判断できる。

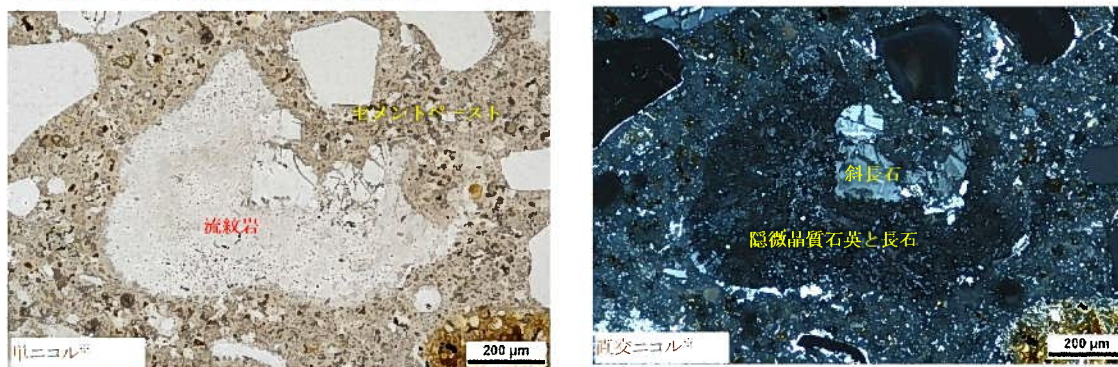
<p>タイトル</p>	<p>アルカリ骨材反応に関する潜在膨張性の評価について</p>
<p>説明</p>	<p>アルカリ骨材反応については、特別点検（実体顕微鏡観察）により反応性がないことを確認しており、点検方法の選定プロセスと点検結果の妥当性を確認するため、代表箇所において偏光顕微鏡観察による確認を実施している。潜在膨張性（急速膨張性及び遅延膨張性）に関する評価については、以下のとおりである。</p> <p>1. 評価内容 特別点検手法の選定プロセス及び評価結果の妥当性確認のため実施した偏光顕微鏡観察^{※1}により反応性鉱物の確認を行った。 加えて、将来の潜在膨張性を確認するため、促進膨張試験^{※2}（JCI-S-011-2017 及びアルカリ溶液浸漬法）を実施した。</p> <p>2. 評価結果 （偏光顕微鏡観察結果） 粗骨材については、急速膨張性の反応性鉱物（クリストバライト等）が確認されたが、遅延膨張性の反応性鉱物（隠微晶質石英、微晶質石英）は確認されなかった。 細骨材については、急速膨張性の反応性鉱物（クリストバライト等）が確認された。また、一部の部位において、海砂の一部である流紋岩の中に遅延膨張性の反応性鉱物（隠微晶質石英、微晶質石英）が認められた。なお、今回確認した範囲では、流紋岩以外については、遅延膨張性の反応性鉱物は認められなかった。 偏光顕微鏡観察による反応性鉱物の確認結果は添付 1 に示す。</p> <p>（促進膨張試験結果） (1) JCI-S-011-2017 判定基準^{※3}（3ヶ月以上の促進養生後の膨張率が 0.05%未満）に対し、最大でも 0.006%程度であった。コアサンプル採取箇所、試験実施年、測定値は添付 2 に示す。 (2) アルカリ溶液浸漬法^{※4} 判定基準^{※5}（21日で膨張率が 0.1%未満）に対し、28日浸漬させても 0.045%であった。コアサンプル採取箇所、試験実施年、測定値は添付 2 に示す。</p> <p>※1：実体顕微鏡観察において、反応リムやゲルの有無・程度が相対的に顕著な構造物・部位を対象に実施した ※2：JCI-S-011-2017については、急速膨張性の反応性鉱物（クリストバライト等）が確認された箇所を対象に実施し、アルカリ溶液浸漬法については、遅延膨張性の反応性鉱物（隠微晶質石英、微晶質石英）が確認された箇所を対象に実施した ※3：判定基準は、土木研究センター「建設省総合技術開発プロジェクト コンクリートの耐久性向上技術の開発(1989)」を参考にした ※4：アルカリ溶液浸漬法は、公益社団法人 日本コンクリート工学会 「ASR診断の現状とあるべき姿研究委員会 報告書(2014)」P316-P319 を参考にした ※5：判定基準は、Katayama et al.「Alkali-aggregate reaction under the influence of deicing salts in the Hokuriku district, Japan (2004)」を参照した</p> <p>添付 1 偏光顕微鏡による反応性鉱物の確認結果 添付 2 促進膨張試験（JCI-S-011-2017 及びアルカリ溶液浸漬法）に関する試験結果</p>

(粗骨材：急速膨張性の反応性鉱物の確認結果)



安山岩の石基部分を拡大して示す。反応性鉱物としてクリストバライトが確認された。クリストバライトは単ニコルで屋根瓦のような模様を示し、直交ニコルでは暗く観察される。大きくまとまった部分を破線内に示す。

(細骨材：遅延膨張性の反応性鉱物の確認結果)



写真は流紋岩からなる砂粒であり、斜長石の斑晶ならびに、隠微晶質石英と長石の石基からなる。

偏光顕微鏡観察写真

※単ニコル：直線偏光による透過光で薄片試料を観察（構成鉱物の形、割れ、輪郭、色等を確認）

直交ニコル：単ニコルの状態に薄片試料と観察者の間に偏光板を設置して観察（構成鉱物の配列、組織等を確認）

促進膨張試験（JCI-S-011-2017 及びアルカリ溶液浸漬法）に関する試験結果

表1 促進膨張試験（JCI-S-011-2017）結果

分類	対象構造物	対象の部位	試験実施年	測定値 (%)
粗骨材の 確認箇所	原子炉格納施設等	外部遮蔽壁※1	2020年10月～2021年2月	0.002
細骨材の 確認箇所	取水槽	海中帯※1	2020年9月～2021年1月	0.003
		干満帯※1	2020年9月～2021年1月	0.001
		気中帯※1	2020年9月～2021年1月	0.006

※1：急速膨張性の反応性鋳物（クリストパライト等）が確認された箇所

表2 促進膨張試験（アルカリ溶液浸漬法）結果

分類	対象構造物	対象の部位	試験実施年	測定値 (%)
細骨材の 確認箇所	取水槽	気中帯※1	2022年12月～2023年1月	0.045

※1：遅延膨張性の反応性鋳物（隠微晶質石英、微晶質石英）が確認された箇所

<p>タイトル</p>	<p>川内 1 号炉周辺の地下水による劣化影響について</p>								
<p>説 明</p>	<p>1. はじめに 川内 1 号炉のコンクリート構造物うち、外部遮蔽壁、原子格納施設基礎、原子炉補助建屋、タービン建屋、取水構造物の一部は地下に埋設されているため、これらの構造物に対する地下水による経年劣化影響について検討を行った。 コンクリートの強度低下に影響を及ぼすと想定される地下水に起因する経年劣化要因を抽出するとともに、それらが川内 1 号炉の地下埋設部コンクリートにおいて発生し、進展する可能性について評価を行った。</p> <p>2. 経年劣化影響評価 2.1 地下水に起因する経年劣化要因の抽出 地下水に起因するコンクリートの経年劣化要因とその概要を表 1 に示す。</p> <p style="text-align: center;">表 1 地下水の存在下で引き起こされる経年劣化要因</p> <table border="1" data-bbox="408 947 1350 1552"> <thead> <tr> <th data-bbox="408 947 564 1025">経年劣化要因</th> <th data-bbox="564 947 1350 1025">概 要</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td data-bbox="408 1025 564 1234">塩分浸透</td> <td data-bbox="564 1025 1350 1234">コンクリート中に塩化物イオンが浸透して鉄筋位置まで達すると、鉄筋表面の不動態被膜が失われ、鉄筋は、コンクリート中の水分、酸素の作用により腐食し始める。腐食が進行すると酸化生成物による体積膨張からコンクリートにひび割れや剥離が生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。</td> </tr> <tr> <td data-bbox="408 1234 564 1406">アルカリ骨材反応</td> <td data-bbox="564 1234 1350 1406">コンクリート中の反応性シリカを含む骨材と、セメント等に含まれるアルカリ（ナトリウムイオンやカリウムイオン）が、水の存在下で反応してアルカリ珪酸塩を生成し、この膨張作用によりコンクリートにひび割れが生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。</td> </tr> <tr> <td data-bbox="408 1406 564 1552">化学的侵食</td> <td data-bbox="564 1406 1350 1552">水分中の酸や硫酸塩等の塩類とセメント水和物の化学反応により、セメントペーストの溶解（酸）や、コンクリート表層の剥離・剥落（塩類）が生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。</td> </tr> </tbody> </table> <p>2.2 地下水に起因するコンクリートの経年劣化評価 コンクリートの経年劣化要因のうち、塩分浸透、アルカリ骨材反応、化学的侵食が川内 1 号炉の地下埋設部コンクリートにおいて発生し、進展する可能性について、川内 1 号炉の環境条件に基づき評価を行った。</p> <p>2.2.1 塩分浸透 川内 1 号炉の対象構造物においては、塩分浸透を生じる可能性があるため、経年劣化に対する評価を実施している。 その結果、各評価部位における鉄筋腐食減量は、運転開始後 60 年経過時点の想定においても、かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量を十分に下回っている。</p>	経年劣化要因	概 要	塩分浸透	コンクリート中に塩化物イオンが浸透して鉄筋位置まで達すると、鉄筋表面の不動態被膜が失われ、鉄筋は、コンクリート中の水分、酸素の作用により腐食し始める。腐食が進行すると酸化生成物による体積膨張からコンクリートにひび割れや剥離が生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。	アルカリ骨材反応	コンクリート中の反応性シリカを含む骨材と、セメント等に含まれるアルカリ（ナトリウムイオンやカリウムイオン）が、水の存在下で反応してアルカリ珪酸塩を生成し、この膨張作用によりコンクリートにひび割れが生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。	化学的侵食	水分中の酸や硫酸塩等の塩類とセメント水和物の化学反応により、セメントペーストの溶解（酸）や、コンクリート表層の剥離・剥落（塩類）が生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。
経年劣化要因	概 要								
塩分浸透	コンクリート中に塩化物イオンが浸透して鉄筋位置まで達すると、鉄筋表面の不動態被膜が失われ、鉄筋は、コンクリート中の水分、酸素の作用により腐食し始める。腐食が進行すると酸化生成物による体積膨張からコンクリートにひび割れや剥離が生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。								
アルカリ骨材反応	コンクリート中の反応性シリカを含む骨材と、セメント等に含まれるアルカリ（ナトリウムイオンやカリウムイオン）が、水の存在下で反応してアルカリ珪酸塩を生成し、この膨張作用によりコンクリートにひび割れが生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。								
化学的侵食	水分中の酸や硫酸塩等の塩類とセメント水和物の化学反応により、セメントペーストの溶解（酸）や、コンクリート表層の剥離・剥落（塩類）が生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。								

また、定期的な建屋内部からの目視点検の結果、塩分浸透による鉄筋腐食に起因する膨張性のひび割れ等は確認されていない。さらに、コンクリート躯体が直接海水に接触する取水構造物においても、塩分浸透による鉄筋腐食に起因する膨張性のひび割れ等は確認されていない。

したがって、塩分浸透の評価結果、目視点検の結果及び最も厳しい環境条件にある取水構造物の現状を踏まえると、その他の地下埋設部コンクリートにおいても、塩分浸透によるコンクリートの経年劣化が進展し、川内1号炉の供用期間中にコンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性は低いと考えられる。

2.2.2 アルカリ骨材反応

アルカリ骨材反応は、コンクリート中に存在するアルカリ溶液と骨材中に含まれる反応性シリカ鉱物の化学反応である。このとき生成されたアルカリシリカゲルが周囲の水を吸収して膨張するため、コンクリート表面にひび割れが生じ、コンクリート構造物としての健全性が損なわれる可能性がある。

川内1号炉は、運転開始後40年近く経過しており、定期的な建屋内部からの目視点検を実施しているが、アルカリ骨材反応に起因すると判断されるひび割れ等は確認されていない。

また、使用している骨材（粗骨材・細骨材）については、別紙14に示すとおり、1986年にモルタルバー法（ASTM C227:1981）及び1987年にモルタルバー法（JASS5N T-201:1985）による反応性試験を実施しており、その結果、膨張率は「材令6ヶ月で0.1%以下」の判定基準に対し無害と判定されている。

これに加え、特別点検による実体顕微鏡を用いた観察において、コンクリート構造物の健全性に影響を与えるような反応性がないことを確認した。

以上から、アルカリ骨材反応によるコンクリートの経年劣化が生じる可能性は低いと考えられる。

2.2.3 化学的侵食

コンクリートの化学的侵食は、コンクリートが外部からの化学作用によって、セメント硬化体を構成する水和生成物に変質や分解により結合能力を失っていく事象である。化学的侵食はその劣化機構によって、1)セメント水和物との化学反応による溶解、2)セメント水和物との化学反応による膨張に大別される。

1) セメント水和物との化学反応による溶解

コンクリート中のセメント水和物との化学反応により、本来、水に溶解しにくいセメント水和物を可溶性物質に変質させ、コンクリートが多孔質化する、あるいは分解することで骨材の露出や脱落等が生じる。

2) セメント水和物との化学反応による膨張

コンクリート中のセメント水和物との化学反応により、新たな化合物が生成され、膨張する際の膨張圧がコンクリートにひび割れや剥離を生じさせる。

一般的な環境においては、化学的侵食が発生することはほとんどなく、温泉地帯、酸性河川流域、酸性・硫酸塩土壌等に建造された構造物等が化学的侵食の影響を受けるとされている。

そこで、川内1号炉における地下水水質の試験結果に基づき、化学的侵食が発生し、進展する可能性について評価を行った。

(1) 川内1号炉地下水水質試験における地下水採取位置及び試験結果

川内1号炉周辺敷地内(図1)において採取した地下水について実施した地下水水質試験結果を表2に示す。

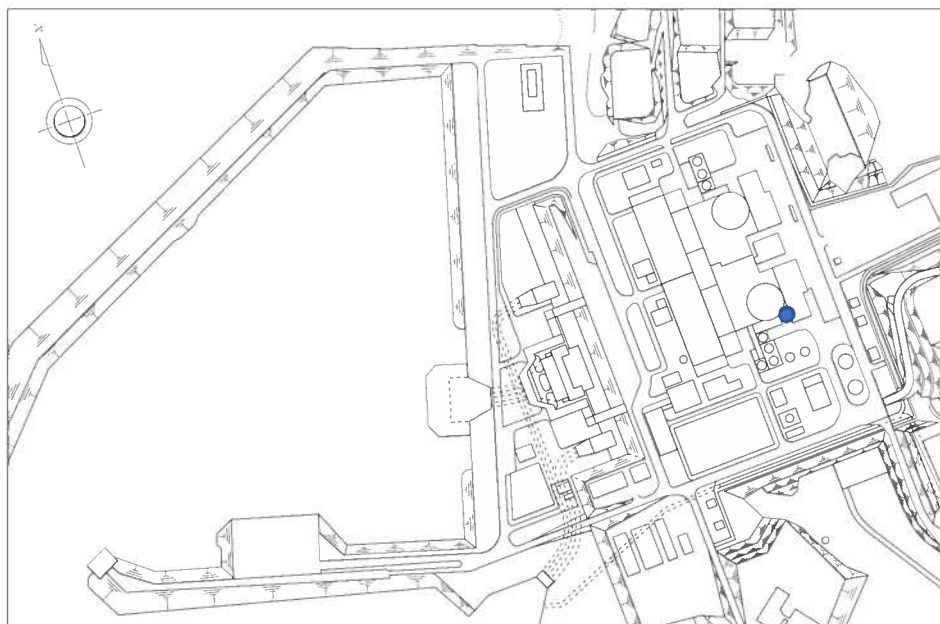


図1 川内1号炉 地下水の採取位置

表2 川内1号炉における地下水の水質試験結果

	pH	アンモニウムイオン (mg/l)	マグネシウムイオン (mg/l)	硫酸イオン (mg/l)	遊離炭酸 (mg/l)
採取位置	8.7	0.03 未満	2.6	24	1 未満

(2) 地下水の水質試験結果の分析

川内1号炉における地下水の水質試験結果（pH、アンモニウムイオン、マグネシウムイオン、硫酸イオン、遊離炭酸）をEN206¹⁾の地下水の環境区分と対比した結果は表3に示すとおりであり、全ての項目において、EN206のいずれの環境区分にも該当しないことを確認した。

表3 川内1号炉における試験結果とEN206の環境区分(地下水)の対比

環境区分	XA1	XA2	XA3	環境区分との対比結果
	弱い 化学的侵食	標準的な 化学的侵食	強い 化学的侵食	
pH [-]	$6.5 \geq X \geq 5.5$	$5.5 > X \geq 4.5$	$4.5 > X \geq 4.0$	該当区分なし
アンモニウムイオン [mg/l]	$15 \leq X \leq 30$	$30 < X \leq 60$	$60 < X \leq 100$	該当区分なし
マグネシウムイオン [mg/l]	$300 \leq X \leq 1000$	$1000 < X \leq 3000$	$3000 < X$	該当区分なし
硫酸イオン [mg/l]	$200 \leq X \leq 600$	$600 < X \leq 3000$	$3000 < X \leq 6000$	該当区分なし
遊離炭酸 [mg/l]	$15 \leq X \leq 40$	$40 < X \leq 100$	$100 < X$	該当区分なし

1) BSI, BS EN 206 : Concrete – Specification, performance, production and conformity (2013)

(3) 化学的侵食に関する経年劣化評価

川内1号炉の地下水の水質試験結果に基づき、地下水成分の分析を行った結果、酸や硫酸塩に起因するコンクリートの経年劣化が進展する可能性は低いと考えられる。

また、対象構造物のうち海洋環境の影響を直接受ける取水構造物においては、化学的侵食に特有の劣化兆候は見られない。

したがって、地下水水質の分析や海水由来の侵食性物質に対して最も厳しい環境下にある取水構造物の現状を踏まえると、その他の地下埋設部コンクリートにおいても化学的侵食によるコンクリートの経年劣化が生じる可能性は低いと考えられる。

2.3 地下水に起因するコンクリート経年劣化評価に関するまとめ

地下水に起因するコンクリートの経年劣化要因が川内1号炉の地下埋設部コンクリートにおいて発生し、進展する可能性について川内1号炉の環境条件に基づき評価を行った。

表4に示すとおり、各経年劣化要因が川内1号炉の地下埋設部コンクリートにおいて進展する可能性は低いことを確認した。

表4 地下水に起因するコンクリートの経年劣化要因に係る発生及び進展の可能性

経年劣化要因	経年劣化要因のスクリーニング結果		
	発生の可能性	進展の可能性	環境条件・根拠等
塩分浸透	○	×	地下水から塩化物イオンが供給されるため、発生の可能性はあるものの、塩分浸透による鉄筋腐食に起因する膨張性のひび割れ等は、建屋内部からの定期的な目視点検において確認されていない。 また、海水の影響を受ける取水構造物から採取したコアサンプルによって塩分浸透に対して健全性を有していることを確認している。
アルカリ骨材反応	×	×	建屋内部からの定期的な目視点検において、アルカリ骨材反応に起因する膨張性のひび割れ等は確認されていない。 また、コンクリート使用骨材については、モルタルバー法による反応性試験を実施し、有害でないことを確認している。 これに加え、特別点検による実体顕微鏡を用いた観察において、コンクリート構造物の健全性に影響を与えるような反応性がないことを確認している。
化学的侵食	×	×	川内1号炉は土壌や地下水に侵食性物質が多く含まれる温泉地帯や酸性河川流域等の付近には建設されていない。 また、地下水成分の分析の結果、酸や硫酸塩に起因するコンクリート劣化の可能性は低いことを確認している。

タイトル 30 年目高経年化技術評価からの変更点について

説明 30 年目高経年化技術評価 (PLM30) と今回の評価 (PLM40) の評価概要は下表のとおり。

評価項目	PLM40 (60年時点)		PLM30 (60年時点)		主な変更点	
	評価結果	判定値	評価結果	判定値		
高経年化下	熱	【炉心領域】 約55 (°C) 【燃料直下】 約55 (°C)	65 (°C)	【炉心領域】 約64 (°C) 【燃料直下】 約55 (°C)	PLM40と同じ	・放射線に関する解析条件の精緻化 ・解析モデルの精緻化
	中性子照射量	約 5.3×10^{17} (n/cm ²) <判定値超過⇒耐力評価でOK>	1.0×10^{18} (n/cm ²)	約 4.7×10^{18} (n/cm ²)	1.0×10^{18} (n/cm ²)	・放射線に関する解析条件の精緻化 ・運転時間の変更(至近10年間の運転実績を反映) ・目安値の精緻化反映 [※]
	ガンマ線照射量	約 1.6×10^{16} (rad)	2.0×10^{16} (rad)	約 2.3×10^{16} (rad) <判定値超過⇒耐力評価でOK>	PLM40と同じ	・放射線に関する解析条件の精緻化 ・運転時間の変更(至近10年間の運転実績を反映)
	中性化	【原子炉補助建屋】 ・5.4 (cm) [J/T式]	9 (cm)	【原子炉補助建屋】 ・6.1 (cm) [岸谷式]	PLM40と同じ	・岸谷式にて二酸化炭素濃度による修正を考慮(原子炉補助建屋)
		【取水構造物(気中帯)】 ・1.5 (cm) [J/T式]	9 (cm)	【取水構造物(気中帯)】 ・1.3 (cm) [J/T式]	PLM40と同じ	
	塩分浸透	【取水構造物(気中帯)】 ・ $4.4 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)	$84 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)	【取水構造物(気中帯)】 ・ $3.9 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)	PLM40と同じ	・森永式における干渉帯の飽和濃度を保守的な値に見直し(水中0.62%→気中21%)
【取水構造物(干渉帯)】 ・ $15.1 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)		$88 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)	【取水構造物(干渉帯)】 ・ $2.9 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)			
【取水構造物(海中帯)】 ・ $2.1 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)		$86 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)	【取水構造物(海中帯)】 ・ $2.0 (\times 10^{-6})$ (g/cm ²)			
運転能力低下	<中性子過剰> 【炉心領域】 約56 (°C)	88 (°C)	<中性子過剰> 【炉心領域】 約64 (°C)	PLM40と同じ	・「高経年化」の「熱」と同	
	<ガンマ線過剰> 【炉心領域】 約56 (°C)	177 (°C)	<ガンマ線過剰> 【炉心領域】 約64 (°C)			

※ 森永式「中性子照射がコンクリートの強度に及ぼす影響」(NREG-2018-103)

添付 1 30 年目高経年化技術評価 (PLM30) からの変更点の詳細

30年目高経年化技術評価 (PLM30) からの変更点の詳細

評価項目	主な変更点
強度低下	<p data-bbox="438 481 470 510">熱</p> <p data-bbox="549 517 730 546">(1) 炉心領域部</p> <p data-bbox="592 553 1347 618">炉心領域部の熱評価における主な変更点は、以下の増要因と減要因があり、結果として PLM30 に比べ温度の評価値が低下</p> <p data-bbox="584 627 1134 656">【増要因】放射線に関する解析条件^{※1}の精緻化</p> <ul data-bbox="596 665 1331 730" style="list-style-type: none"> <li data-bbox="596 665 1331 730">○ PLM40 では自己遮蔽因子による補正^{※2}を考慮したことで二次ガンマ線によるガンマ発熱が増加し発熱量が増加 <p data-bbox="584 739 948 768">【減要因】解析モデルの精緻化</p> <ul data-bbox="596 777 1347 954" style="list-style-type: none"> <li data-bbox="596 777 1347 954">○ PLM30 での温度分布解析は 1 次元モデルを用いていたが、PLM40 では 2 次元モデルを用いており、発熱量が減少 <ul data-bbox="644 853 1347 954" style="list-style-type: none"> <li data-bbox="644 853 1347 954">・ 1 次元モデルでは原子炉容器内の燃料に一番近い位置にてモデル化していたが、2 次元モデルでは平面的な燃料配置を考慮することで、より実態に即したモデル化となっている <p data-bbox="549 1001 916 1030">(2) 原子炉容器サポート直下部</p> <p data-bbox="592 1039 1347 1216">原子炉容器サポート直下部の熱評価における主な変更点も上記(1)と同じであるものの、原子炉容器サポート直下部においては、一次冷却材配管からの伝熱が支配的であり、一次冷却材配管からの伝熱に関わる三次元解析の解析条件に変更はないことから、PLM30 と温度の評価値は同等</p>
	<p data-bbox="411 1265 496 1330">中性子照射量</p> <p data-bbox="544 1301 1326 1366">中性子照射量評価における主な変更点は、以下の増要因と減要因があり、結果として PLM30 に比べ照射量の評価値が増加</p> <p data-bbox="584 1375 1134 1404">【増要因】放射線に関する解析条件^{※1}の精緻化</p> <ul data-bbox="596 1413 1347 1697" style="list-style-type: none"> <li data-bbox="596 1413 1347 1478">○ PLM40 では自己遮蔽因子による補正^{※2}を考慮したことで中性子束が増加し、中性子照射量が増加 <li data-bbox="596 1487 1347 1697">○ PLM30 ではエネルギー群構造が粗く(21 群)、目安値のエネルギー範囲である $E > 0.1 \text{ MeV}$ に最も近い $E > 0.11 \text{ MeV}$ のエネルギー範囲で評価を行っていたが、PLM40 ではエネルギー群構造が細分化(199 群)され $E > 0.1 \text{ MeV}$ により近い $E > 0.098 \text{ MeV}$ にて評価を行っており、エネルギー範囲が拡大したことで、中性子照射量が増加 <p data-bbox="584 1706 895 1736">【減要因】運転時間の変更</p> <ul data-bbox="596 1744 1347 1921" style="list-style-type: none"> <li data-bbox="596 1744 1347 1921">○ 運転開始後 60 年時点における運転時間は、PLM30 (55.9 EFPY) に対し、PLM40 では PLM30 以降の 2011 年 5 月から 2020 年 3 月までの運転実績を考慮(51.0 EFPY)しており、運転開始後 60 年時点での運転時間が短縮したため、中性子照射量が減少

評価項目		主な変更点
強度低下	ガンマ線 照射量	<p>ガンマ線照射量評価における主な変更点は、以下の増要因と減要因があり、結果として PLM30 に比べ照射量の評価値が減少</p> <p>【増要因】放射線に関する解析条件※1の精緻化</p> <ul style="list-style-type: none"> ○ PLM40 では自己遮蔽因子による補正※2を考慮したことで二次ガンマ線が増加したため、ガンマ線照射量が増加 <p>【減要因】放射線に関する解析条件※1の精緻化・運転時間の変更</p> <ul style="list-style-type: none"> ○ エネルギー群構造が PLM30 (13 群) から PLM40 (42 群) と細分化したことに併せ、ガンマ線照射量については線量換算係数※3が精緻化されたことから、ガンマ線照射量が減少 ○ 運転開始後 60 年時点における運転時間は、PLM30 (55.9 EFPY) に対し、PLM40 では PLM30 以降の 2011 年 5 月から 2020 年 3 月までの運転実績を考慮 (51.0EFPY) しており、運転開始後 60 年時点での運転時間が短縮したため、ガンマ線照射量が減少
	中性化	<p>岸谷式による原子炉補助建屋（外壁 屋内面）の評価において、二酸化炭素濃度の測定結果を用いた補正を行い予測精度が向上（別紙 9 添付 1 参照）</p>
	塩分浸透	<p>干満帯において、コア採取箇所が平均潮位よりも高い位置にあり、年間を通し海中よりも気中に現れている時間が長いことから、干満帯の推定値算出に必要なパラメータ（酸素濃度）を保守的に気中帯と同じ値に設定（別紙 12 添付 1 参照）</p>
遮蔽能力 低下	熱	「強度低下」の「熱」と同じ

※1 日本原子力研究開発機構 (JAEA) のデータを使用

※2 中性子照射を受ける遮蔽体には、それに含まれる核種によって中性子を吸収する場合がある。このため中性子束が小さくなり断面積が見掛け上小さくなることから、補正が必要となる。

※3 ガンマ線束からガンマ線量率を算出する際に乗じる換算係数

タイトル 平均圧縮強度の相対的な強度差について（1，2号炉共通）

説明 対象コンクリート構造物の強度試験結果を表1に示す。同表に示すとおり、原子炉補助建屋は2号炉の内壁及び床の平均圧縮強度が、その他の部位に比べて相対的に低い。また、取水構造物は1号炉・2号炉ともに干満帯の平均圧縮強度が、海中帯、気中帯に比べて相対的に低い。これらの理由について、過去の試験結果との比較・考察を行った結果については以下のとおりである。

表1 コンクリート構造物の強度試験結果

対象コンクリート構造物	対象の部位	1号炉 平均圧縮強度 ^{※1} (N/mm ²)	2号炉 平均圧縮強度 ^{※1} (N/mm ²)	備考 ^{※2}
原子炉格納施設等	外部遮蔽壁	44.7	47.0	22.1
	内部コンクリート	43.0	46.8	22.1
	基礎マット	36.3	51.0	22.1
原子炉補助建屋	外壁	50.4	49.3	22.1
	内壁及び床	43.4	29.9	22.1
	基礎マット	51.0	40.8	22.1
	平均 ^{※3}	48.3	40.0	22.1
タービン建屋	内壁及び床	39.7	36.7	22.1
	基礎マット	44.7	43.0	17.7
取水構造物	海中帯	38.5	38.7	23.5
	干満帯	29.9	32.0	23.5
	気中帯	45.4	43.7	23.5
	平均 ^{※3}	37.9	38.1	23.5

※1：コアサンプル3本の平均値
 ※2：設計基準強度(N/mm²)
 ※3：対象コンクリート構造物における各対象部位の平均圧縮強度の平均値

1. 強度のばらつき程度について
 既設原子力発電所を対象にした調査^{※1}に基づくと、強度比（設計基準強度に対する比）は1.0～2.8程度の範囲でばらつきがあり、その平均値は1.8と報告されている。一方、一般構造物を対象とした調査^{※1}では、一般構造物の強度比は平均で1.3程度とされており、既設原子力発電所は品質管理に十分な配慮がなされていることから、その強度比は一般構造物と比較して高い傾向にある。
 今回の川内原子力発電所の強度試験結果に基づく、強度比は1.0～2.8程度の範囲でばらつきがあり、その平均値は1.9で、既設原子力発電所と同様の傾向を示している。また、相対的な強度差が確認された部位（原子炉補助建屋(内壁及び床)(2号炉)及び取水構造物(干満帯)(1，2号炉)）における強度比は平均で1.3程度であり、その値は一般構造物の平均と同等であることから、設計基準強度に対して、十分な強度を有していることがわかる（添付1）。

2. 経年変動の有無とその程度について

(1) 原子炉補助建屋(内壁及び床)(2号炉)

相対的な強度差が確認された「原子炉補助建屋(内壁及び床)(2号炉)」については、1号炉を含め、建設時^{*5)}における強度試験結果との比較を行った。

その結果、「原子炉補助建屋(内壁及び床)(2号炉)」については、平均値の比較において若干の増進傾向が確認された。内壁及び床(2号炉)以外の部位についても、平均値の比較において強度の増進傾向が確認された(添付2)。なお、PLM30とPLM40の非破壊試験結果(リバウンドハンマーの反発度)の比較においても、低下傾向はないことを確認している。

(2) 取水構造物(干満帯)(1, 2号炉)

同じく相対的な強度差が確認された「取水構造物(干満帯)」について、PLM30^{*6)}における強度試験結果との比較を行った。

その結果、海中帯及び気中帯のコアサンプル採取箇所はPLM30とPLM40とで同一の部位であり、平均値及び標準偏差の比較において強度の増進傾向が確認された。干満帯については、異なる部位を含めたPLM30の試験結果との平均値での比較では低下傾向があるように見えるが、同一区画の床に着目して比較した結果、ばらつきはあるものの概ね同等の結果であることが確認された(1号炉は若干の増進傾向が確認)(添付2)。なお、非破壊試験結果(リバウンドハンマーの反発度)の比較においても、低下傾向はないことを確認している。

3. 相対的な強度差に関する考察について

(1) コンクリート強度の変動に影響を及ぼす主な要因

コンクリート強度の変動に影響を及ぼす主な要因を添付3表3に示す。使用材料、製造、運搬、施工については大差はないことから、強度発現特性の違いにより、相対的な強度差が生じたものと推定される。

(2) 相対的な強度差が確認された部位について

相対的な強度差が確認された部位については、以下のi～iiiの部位ごとに比較を行った。

i : 原子炉補助建屋(内壁及び床)の1号炉と2号炉の比較

ii : 取水構造物(海中帯)と取水構造物(干満帯)の比較

iii : 取水構造物(干満帯)と取水構造物(気中帯)の比較

強度差が生じた要因は、主に「温度」、「水分」、「部位」の影響が考えられる。なお「温度」の影響については、養生温度が高温の場合、長期強度が増進しなくなる傾向がある^{*7)}とされており、i～iiiに共通して考えられる要因の一つであるが、「温度」に関する明確な記録が保存されていないことから、要因として、以下の赤枠のとおり「水分」、「部位」に着目して、詳細に考察を行う。

表2 相対的な強度差が生じた要因

部位の比較	強度差が生じた要因		
	温度	水分	部位
i 「内壁及び床(1号炉)」と「内壁及び床(2号炉)」に強度差が生じた要因	○	—	○
ii 「海中帯」と「干満帯」に強度差が生じた要因	○	○	—
iii 「気中帯」と「干満帯」に強度差が生じた要因	○	—	○

【凡例】 ○ : 影響あり — : 影響小

(3) 水分による影響について (対象部位 ii)

文献に基づくと、海中帯においては外部から水分が絶えず供給される環境下にあるため、強度増進に寄与するセメントの水和反応が継続的に進行し、相対的な強度差が生じる傾向にある(海中帯の強度比は平均値1.92、干満帯の強度比は平均値1.72で、その比(海中帯/干満帯)は約1.12)

※4。

川内原子力発電所における比(海中帯/干満帯)は、約1.21~1.29であり、文献と類似の傾向があることから、川内においても「水分」の影響により、相対的な強度差が生じたものと考えられる(添付4)。

(4) 部位による影響について (対象部位 i、iii)

文献に基づくと、強度発現特性の「部材種類・部位・部材寸法」のうち、「部位」については自重による圧密効果の影響があるとされており、コンクリート打継位置の最浅部と最深部において、相対的な強度差が生じる傾向にある(最深部と最浅部の比は1.5倍程度)※8。

「原子炉補助建屋(内壁及び床)」については、添付5表5に示すとおり、打継位置に近い※9「1号炉のコア①」と、打継位置から離れている「1号炉のコア②,③」及び「2号炉のコア④~⑥」の平均値の比は1.67であった。

「取水構造物」については、添付5表6に示すとおり、気中帯(壁)の打継位置に近い「1号炉のコア②,③」及び「2号炉のコア⑥」の平均値と、圧密効果のない干満帯(床)の平均値の比は1.45であった。

以上のことから、川内においても「部位」の影響により、相対的な強度差が生じたものと考えられる。

4. 考察結果のまとめ

川内原子力発電所における強度比(設計基準強度に対する比)のばらつきと平均値は、他の既設原子力発電所と同様の傾向を示すことが確認された。また、相対的な強度差が確認された部位における強度比の平均(1.3)は、一般構造物の強度比の平均(1.3)と同程度であり、設計基準強度に対して、十分な強度を有していることが確認された。

相対的な強度差が確認された「原子炉補助建屋(内壁及び床)(2号炉)」及び「取水構造物(干満帯)(1, 2号炉)」については、今回のPLM40の強度試験結果と過去の強度試験結果を比較した結果、概ね同等もしくは若干の強度増進の傾向が確認された。その他の部位については、すべて強度増進の傾向が確認された。

相対的な強度差がある部位については、強度の変動に影響を及ぼす要因のうち、主に「温度」、「水分」、「部位(自重による圧密効果)」の影響があると推定される。このうち、「水分」と「部位(自重による圧密効果)」に関して強度試験結果を基に分析した結果、これらの要因に伴い、相対的な強度差が生じたものと考えられる。

(参考)

強度以外の劣化要因についても経年変動に関する考察を行った。その内容については、添付6に示す。

- ※4：土木学会原子力土木委員会 地中構造物の耐震性能照査高度化小委員会「原子力発電所屋外重要土木構造物の耐震性能照査指針[2021年版]〈技術資料XIII〉」P419-P425
- ※5：「原子炉補助建屋(内壁及び床)」については、PLM30とPLM40でコアサンプルを採取している部位が異なることから、建設時の品質管理記録を参考に、建設時との比較を実施
- ※6：「取水構造物」については、建設時の圧縮強度試験結果を示す記録が保存期間切れのため保管されていないことから、PLM30との比較を実施
- ※7：日本建築学会「構造体コンクリートの品質に関する研究の動向と問題点 2008」P128-P130
- ※8：コンクリート工学会年次論文集Vol. 28, No. 2, 2006 P1627-P1632「報告 実態調査に基づく既設構造物のコンクリート強度分布に関する考察(2006)」
- ※9：打継位置から高さ方向に約1m未満(文献²⁸⁾から読み取り)

- 添付1 既設原子力発電所及び川内原子力発電所の強度のばらつき
- 添付2 相対的な強度差が確認された部位における経年変動の有無とその程度
- 添付3 コンクリート強度の変動に影響を及ぼす主な要因
- 添付4 水分の影響に関する考察
- 添付5 部位の影響に関する考察
- 添付6 強度以外の劣化要因に関する経年変動について

既設原子力発電所及び川内原子力発電所の強度のばらつき

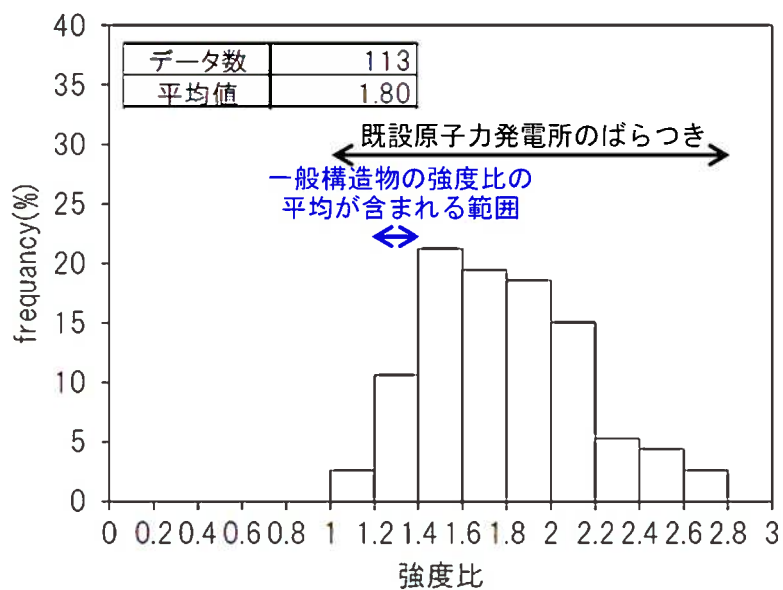


図 1 既設原子力発電所の強度比の分布^{※1}

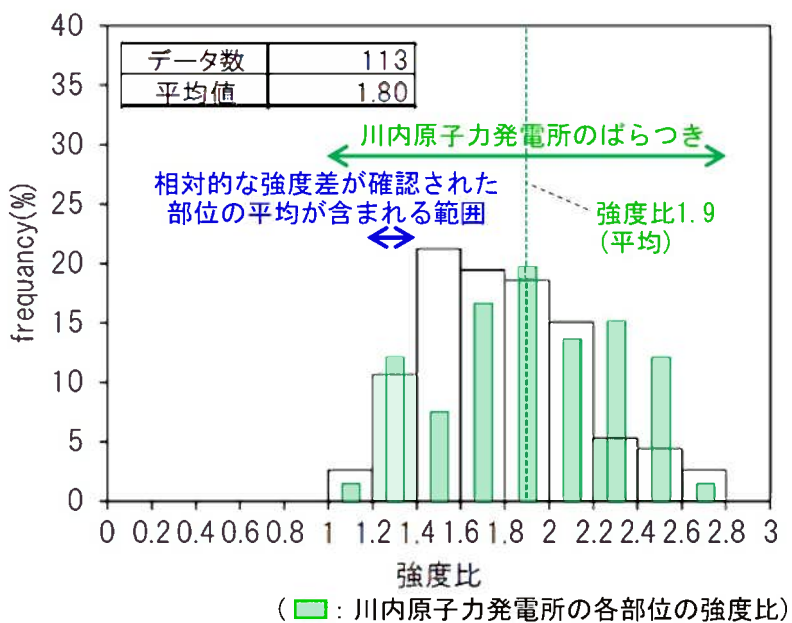


図 2 川内原子力発電所の強度比の分布

※ 1 : 土木学会原子力土木委員会 地中構造物の耐震性能照査高度化小委員会「原子力発電所屋外重要土木構造物の耐震性能照査指針[2021年版]〈技術資料XIII〉」P423

相対的な強度差が確認された部位における経年変動の有無とその程度

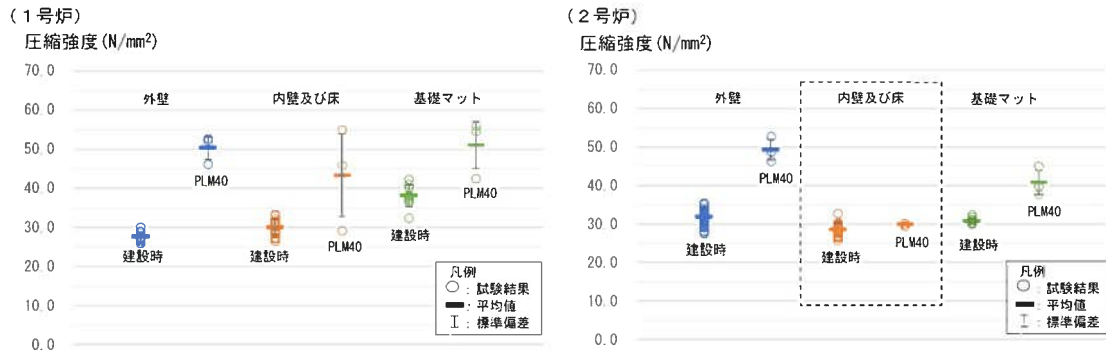


図3 強度試験の経年変動確認結果（原子炉補助建屋）※1

※1：建設時の値については、今回のコアサンプル採取箇所と同一箇所の可能性のある試験結果を全て参考値として整理

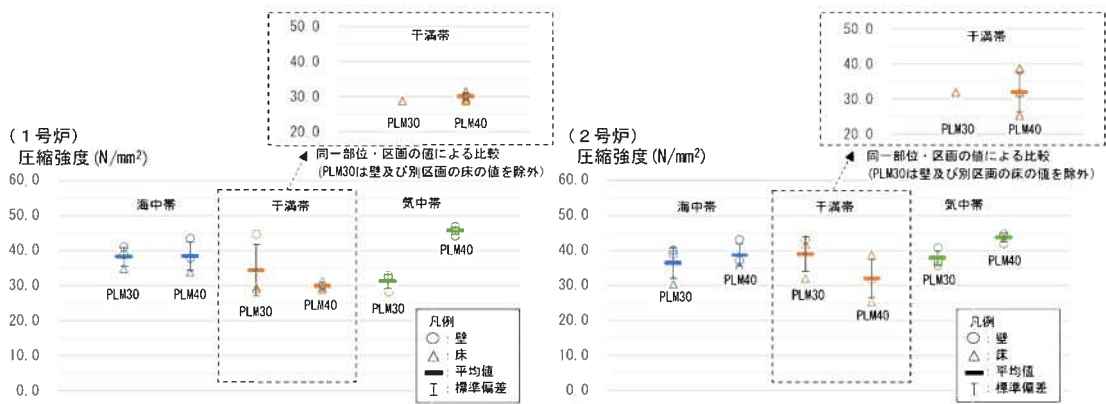


図4 強度試験の経年変動確認結果（取水構造物）

コンクリート強度の変動に影響を及ぼす主な要因

表 3 コンクリート強度の変動に影響を及ぼす主な要因^{※1}

強度に影響を及ぼす要因		説明	強度差に影響を及ぼした可能性	
使用材料の影響 (セメント, 骨材, 混和材等)		使用する材料が異なる場合は、強度に影響を及ぼす	—	使用材料に大きな違いはない
製造の影響		骨材表面水の誤差の影響等で水量が変動し、強度に影響を及ぼす	—	どの部位においても、建設時に慎重かつ入念な品質管理を実施していることから、製造～施工時の影響によって、相対的な強度差が生じる可能性は低い
運搬の影響		比較的外気温が高い状態で長時間の運搬を行うと、荷下ろし後のワーカビリティが低下し、強度に影響を及ぼす		
施工時の影響	打込みの影響	打込みの速さが大きくなると、型枠に過大な側圧や偏心的な荷重が作用しやすくなり、それらが強度に影響を及ぼす		
	締固めの影響	型枠中に打ち込んでから入念に締め固めると、強度は高くなる		
養生方法の影響	養生方法の影響	初期材齢における湿潤養生の程度が強度に影響を及ぼす	—	
	降雨の影響	締固めにより、雨水とコンクリートが混合するため、降雨量の増大に伴い、強度に影響を及ぼす		
強度発現特性	温度の影響 (打設時期)	コンクリート強度発現に影響を及ぼす要因のうち、温度環境の及ぼす影響は最も大きいとされており、夏期などの高温時には長期的な強度発現が停滞する傾向にある	○	打設時期は各々の部位によって異なることから、影響を及ぼした可能性がある
	水分の影響	水中では外部から絶えず水分が供給されるため、強度増進に寄与するセメントの水和反応が継続的に進行し、その結果、強度増進に影響を及ぼす可能性がある	○	取水構造物(海中帯)については、絶えず水分が供給される環境下であるため、影響を及ぼした可能性がある
	部材種類・部位・部材寸法	コンクリートの強度は部材やその部位によって異なり、下部よりは上部の方が強度が小さくなる。柱と梁、壁とスラブでも異なり、壁では位置によって2～3割の強度差が生じることが明らかになっている	○	コアサンプル採取箇所の高さは部位によって異なることから、影響を及ぼした可能性がある

※1：日本建築学会「構造体コンクリートの品質に関する研究の動向と問題点 2008」P28-P145を参照し作成

【凡例】

○：影響あり
—：影響小

水分の影響に関する考察

(文献)

文献に基づく、海中帯においては外部から水分が絶えず供給される環境下にあるため、強度増進に寄与するセメントの水和反応が継続的に進行し、相対的な強度差が生じる傾向にある(海中帯の強度比は平均値 1.92、干満帯の強度比は平均値 1.72 で、その比(海中帯/干満帯)は約 1.12) ※1。

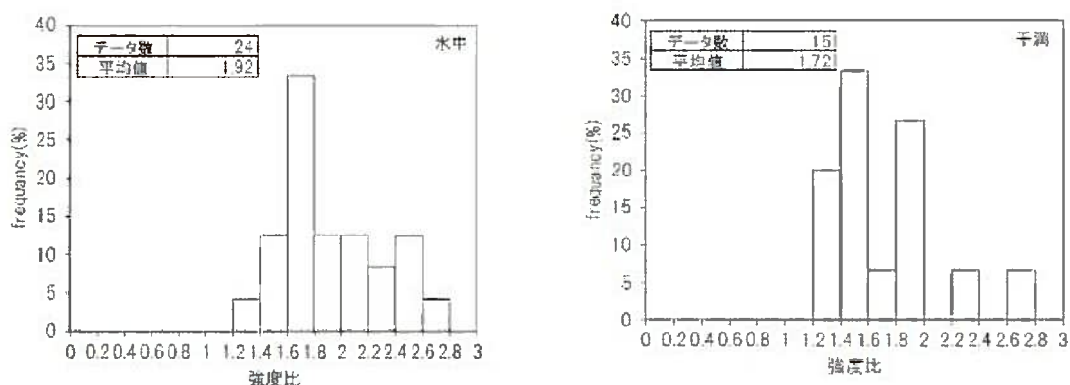


図5 海中・干満における強度比分布※1

※1：土木学会原子力土木委員会 地中構造物の耐震性能照査高度化小委員会「原子力発電所屋外重要土木構造物の耐震性能照査指針[2021年版]〈技術資料XIII〉」P424

(川内原子力発電所)

川内原子力発電所における比(海中帯/干満帯)は、約 1.21~1.29 であり、文献と類似の傾向があるから、川内においても「水分」の影響により、相対的な強度差が生じたものと考えられる。

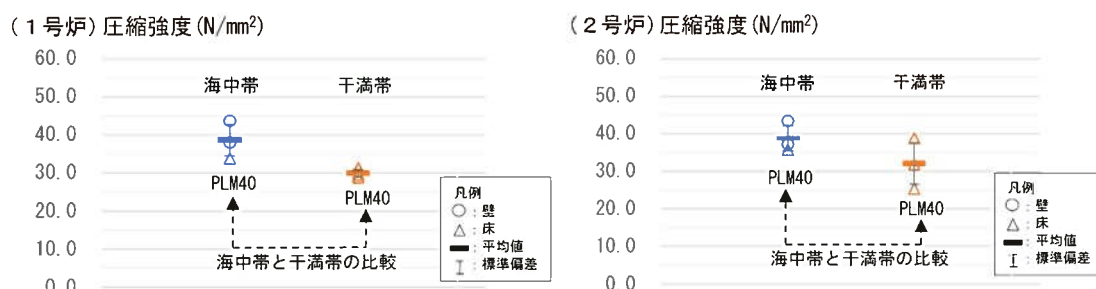


図6 取水構造物(海中帯・干満帯)の強度試験比較結果

表4 取水構造物(海中帯・干満帯)の強度試験比較結果

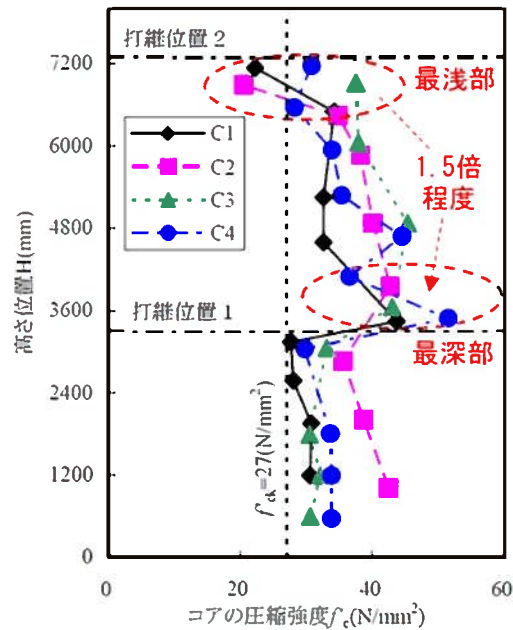
1号炉			2号炉		
部位	平均圧縮強度 ^{※2} (N/mm ²)	比 (a/b)	部位	平均圧縮強度 ^{※2} (N/mm ²)	比 (a/b)
海中帯	38.5 (a)	1.29	海中帯	38.7 (a)	1.21
干満帯	29.9 (b)		干満帯	32.0 (b)	

※2：コアサンプル3本の平均値

部位の影響に関する考察

(文献)

文献に基づく、強度発現特性の「部材種類・部位・部材寸法」のうち、「部位」については自重による圧密効果の影響があるとされており、コンクリート打継位置の最浅部と最深部において、相対的な強度差が生じる傾向にある(最深部と最浅部の比は1.5倍程度)^{※1}。

図7 高さ方向の圧縮強度分布^{※1}

※1：コンクリート工学会年次論文集Vol. 28, No. 2, 2006 P1627-P1632「報告 実態調査に基づく既設構造物のコンクリート強度分布に関する考察(2006)」(図は一部追記)

(川内原子力発電所)

原子炉補助建屋(内壁及び床)については、表5に示すとおり、打継位置に近い「1号炉のコア①」と、打継位置から離れている「1号炉のコア②, ③」及び「2号炉のコア④～⑥」の平均値の比は1.67であった。取水構造物については、表6に示すとおり、気中帯(壁)の打継位置に近い「1号炉のコア②, ③」及び「2号炉のコア⑥」の平均値と、圧密効果のない干満帯(床)の平均値の比は1.45であった。以上のことから、川内においても「部位」の影響により、相対的な強度差が生じたものと考えられる。

表5 原子炉補助建屋（内壁及び床）における強度比

分類	コア番号 (号炉)	打継位置 からの高さ	圧縮強度 (N/mm ²)	平均強度 (N/mm ²)	比 (b/a)
打継位置からの 高さ1m以上	②(1号炉)	1.67m	29.2	33.0(a)	1.67
	③(1号炉)	1.32m	45.9		
	④(2号炉)	1.30m	30.1		
	⑤(2号炉)	1.30m	30.1		
	⑥(2号炉)	1.30m	29.5		
打継位置からの 高さ1m未満	①(1号炉)	0.77m	55.0	55.0(b)	

表6 取水構造物（気中帯・干満帯）における強度比

分類	コア番号 (号炉)	打継位置 からの高さ	圧縮強度 (N/mm ²)	平均強度 (N/mm ²)	比 (b/a)
気中帯 (打継位置からの 高さ1m以上)	①(1号炉)	1.40m	45.5	43.9	1.45
	④(2号炉)	1.17m	42.0		
	⑤(2号炉)	1.17m	44.3		
気中帯 (打継位置からの 高さ1m未満)	②(1号炉)	0.15m	46.6	45.1(b)	
	③(1号炉)	0.15m	44.0		
	⑥(2号炉)	0.50m	44.8		
干満帯	1,2号炉	—	25.3~38.8	31.0(a)	

強度以外の劣化要因に関する経年変動について

(1) 比較可能な劣化要因について

過去の試験結果(PLM30)と比較可能な劣化要因は、下表に示すとおり、実測値に基づき評価した中性化及び塩分浸透であり、PLM30 から PLM40 にかけて、やや増加傾向が確認されたものの、現時点において強度低下に影響を及ぼす劣化は認められないことを確認している^{※1}。

※1 中性化は、鉄筋が腐食し始めるときの中性化深さに達していないこと、塩分浸透は、塩化物イオン量をもとに算出した鉄筋腐食減量が、かぶりコンクリートにひび割れが発生する時点の鉄筋腐食減量を下回っていることを確認

表7 強度以外で経年変動が確認可能な劣化要因の抽出

劣化要因 ^{※2}		1号炉の評価結果		2号炉の評価結果		備考
		PLM30	PLM40	PLM30	PLM40	
強度低下	熱	—	—	—	—	評価結果が実測によるものではなく、解析によるものであるため、対象外
	中性子照射量	—	—	—	—	同上
	ガンマ線照射量	—	—	—	—	同上
	中性化	【原子炉補助建屋】 2.2 (cm)	【原子炉補助建屋】 4.2 (cm)	【原子炉補助建屋】 3.0 (cm)	【原子炉補助建屋】 4.3 (cm)	1, 2号炉ともに増加傾向が確認
		【気中帯】 0.8 (cm)	【気中帯】 1.2 (cm)	【気中帯】 1.0 (cm)	【気中帯】 1.2 (cm)	
	塩分浸透	【気中帯】 0.5 (kg/m ³)	【気中帯】 1.1 (kg/m ³)	【気中帯】 1.1 (kg/m ³)	【気中帯】 1.3 (kg/m ³)	1, 2号炉ともに増加傾向が確認
【干満帯】 2.0 (kg/m ³)		【干満帯】 4.3 (kg/m ³)	【干満帯】 2.8 (kg/m ³)	【干満帯】 3.0 (kg/m ³)		
【海中帯】 2.0 (kg/m ³)		【海中帯】 2.6 (kg/m ³)	【海中帯】 1.6 (kg/m ³)	【海中帯】 2.0 (kg/m ³)		
遮蔽能力低下	熱	—	—	—	—	評価結果が実測によるものではなく、解析によるものであるため、対象外

※2：高経年化対策上着目すべき経年劣化事象の中から抽出

(2) 推定式による増加傾向の評価について

PLM30 から PLM40 にかけて、実測値にやや増加傾向が確認されたものの、中性化、塩分浸透それぞれに下記の推定式を用いることで、図8に示すとおり、その増加傾向は適切に推定されていることを確認している。

(中性化)

中性化深さの推定は、「岸谷式^{※1}、森永式」を用いて評価を行っている。PLM30 時の環境測定結果に基づく約40年時点での中性化深さの推定値（縦軸）は、ばらつきはあるものの、PLM40 の測定値（横軸）と概ね一致していることを確認した。

※1：岸谷式については、二酸化炭素濃度による補正を行うことで、測定値に近づくことを確認

(塩分浸透)

鉄筋の腐食減量の推定は、「森永式」を用いて評価を行っている。PLM30 時の塩化物イオン量測定結果に基づく約40年時点での推定値（縦軸）は、ばらつきはあるものの、PLM40 の測定結果に基づく推定値（横軸）と概ね一致していることを確認した^{※2}。

※2：PLM30時は干満帯の酸素濃度比を「0.62%」として推定しているため、本比較においては干満帯の酸素濃度比を「0.62%」として計算した結果を使用

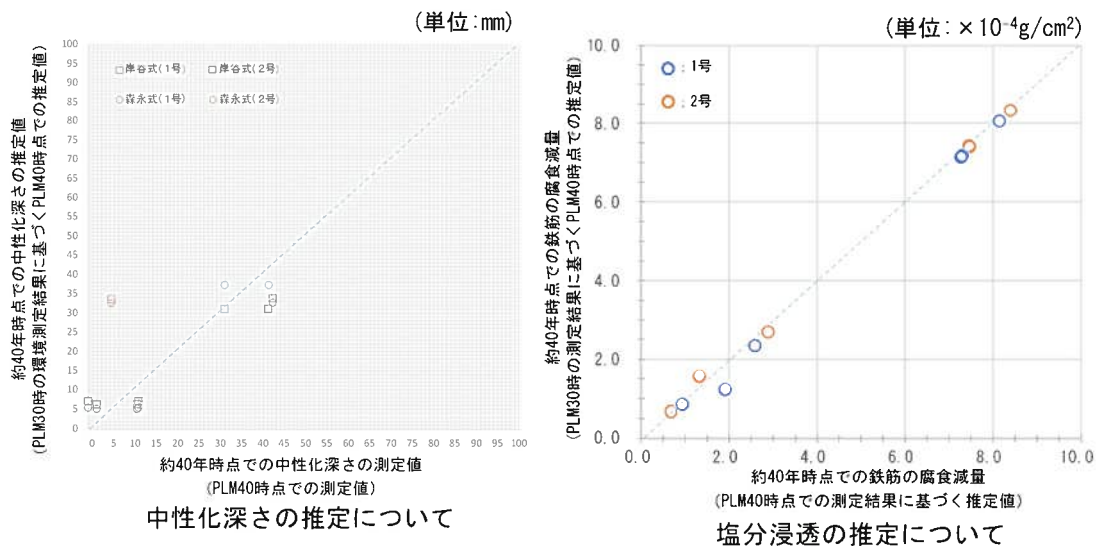


図8 中性化及び塩分浸透の PLM30 の結果に基づく推定と PLM40 の結果の相関について