

## V-19 海水を使用したコンクリートの60年経過後の諸性質について

東海大学 海洋学部 海洋土木工学科 正会員 長崎作治

### 1. 概要

静岡県清水市三保の清水燈籠塔は、明治45年建設されたわが国最初の鉄筋コンクリート造の燈籠である。この時同時に設けられた木造官舎は、その後経年とともに老朽し、昭和43年復新し改築された。この60年を経過し、海砂と塩分を含んだ井戸水( $\text{PH} 7.36$ , 塩素は $1000 \text{ mg/l}$ に $5.5 \text{ g/l}$ )を使用した現コンクリートから、コンクリートの中性化、圧縮強度等の性状を今知ることが出来、現在でも十分安全であることが判明したので、今後海洋構造物に海水を使用するコンクリートの参考にむかれば幸いと思ふことにとりまとめて次第です。試料は60年経過した木造官舎の床板無筋コンクリートの撤去塊から $30 \times 20 \times 20 \text{ cm}^3$ 程度のものをひきい集め、実験室に持ち歸り、コア採取機で抜き取り整形しこア供試体とした。測定されたコアの超音波伝播速度から60年後のコンクリートの品質を知り、ついで圧縮強度一ひずみを測定した。破壊されたコアはくだけて粉末とし、 $\text{PH}$ 、塩分をそれぞれ求め、セメントのシリカ量も検出した。また碎かれた粉末をふるい分け、セメント、珪利、砂利の残留重量比から打設当時のコンクリートの配合を推定し、同配合の供試体をつくり比較してみた。コンクリートの経年:ともちう中性化については別にコア試料を採取して試験を行なつた。

鉄筋コンクリート造燈塔の60年近く経過したコンクリートの諸性質に関する限りでは、強度面から推定するとしてして海に面した側、出入り扉の開口面をもった側、それ以外の各側面について各断面ごとに外側壁228点のコンクリート強度をシユミットテストハンマーで測定し、(外壁 $20 \sim 100 \text{ cm}$ 内壁 $420 \sim 150 \text{ cm}$ )、ついで地盤面上 $90 \text{ cm}$ の位置における各面からコアをノーブル採取し、単位体積重量 $2.25 \sim 2.42 \text{ t/m}^3$ 、ポアソン比 $0.29 \sim 0.37$ 、ヤング率 $2.75 \sim 4.52 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$ 、剛性率 $1.76 \sim 1.03 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$ 、体積弾性率 $2.62 \sim 4.40 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$ 、圧縮強度 $376 \sim 504 \text{ kg/cm}^2$ 、 $\text{PH} 9.81 \sim 10.36$ 、含有塩素量を測定した $C = 3$ コンクリート $/100 \text{ g}$ 中塩素量は $0.8 \sim 3.28 \text{ g}$ で特に海に面した側のコンクリートには極端に塩分 $3.28 \sim 3.24 \text{ g/g}$ 多く含まれていることなどが判明した。この鉄筋コンクリート造燈塔の経年:ともちうコンクリートの強度と諸性質についての $1968 \cdot 8$ 年木林技術を参考としていたべきだ。

### 2. コンクリートの単位体積重量

15本のコア供試体から $2.36 \sim 2.42$ 平均して $2.39$ であった。

### 3. ポアソン比、ヤング率、剛性率、体積弾性率

超音波伝播速度測定値は、縱波速度 $4068 \sim 4831 \text{ m/s}$ 横波速度 $2313 \sim 2736 \text{ m/s}$ であり、ばらつきがあるが、配合による縱波速度と圧縮強度を示す曲線として表わすと図-1となり、いちおう使用骨材 $30 \text{ mm}$ 以下 $1:3:6$ 配合による水中養生、空中養生の中間に位置する。また縱波速度が $<1000 \text{ m/s}$ ということは、まだかなりの品質を有していることを実証しているわけである。むろん伝播速度から求めたポアソン比は $0.29 \sim 0.38$ 、ヤング率 $3.36 \sim$

$4.42 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$ , 刚性率  $1.78 \sim 1.27 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$ , 体積弾性率  $1.66 \sim 3.49 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$  である。後述の推定配合にもとづき、供試体を 3 本つくり、超音波伝播速度から求めたポアソン比は  $0.24 \sim 0.27$  ヤング率は  $2.69 \sim 8.15 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$  で、ポアソン比は少しだけ大きく、ヤング率は少しだけ小さく、このことからコンクリートの強度は建設当時より落ちているといえる。

#### 4. コンクリートの圧縮強度

コンクリートの圧縮強度試験結果は 2 個の菱形不良に起因する強度の極端にあちこちるものを探除した、2 個の供試体から平均強度  $207.8 \text{ kg/cm}^2$  標準偏差  $24.6 \text{ kg/cm}^2$  变動係数  $11.8\%$  規範は  $253 \sim 164 \text{ kg/cm}^2$  で、60ヶ月を経過したコンクリートの強度は  $207.8 \text{ kg/cm}^2$  といえる。後述の推定配合にもとづき供試体を 3 本つくり、圧縮強度を求めてみたところ  $\bar{x} = 365.8 = 239 \text{ kg/cm}^2$  であった。

#### 5. 配合の推定 (表-1)

コアの一部を乳鉢でつぶし、セメント・砂・砂利の配合比がどうようであつたか調べてみた。つぶして試料のうち  $5 \text{ mm}$  ふるいにとどまるものを粗骨材、 $0.088 \text{ mm}$  ふるいを通過したもの、セメント、その中間を細骨材に区分した。これよりセメント:砂:砂利の配合比は  $1:3:4$  程度であつたものと推定した。

表-1 セメント・砂・砂利の配合状況

コア	全重量	セメント	砂	砂利	
1	217.5	120.0	63.0	34.5	g
		55.17	28.97	15.86	%
2	195.0	104.5	65.5	25.0	g
		53.59	33.59	12.82	%
3	255.0	129.5	95.0	30.5	g
		50.78	37.26	11.96	%
4	185.5	92.0	71.0	22.5	g
		49.60	38.27	12.13	%
5	179.0	93.5	65.0	20.5	g
		52.24	36.31	11.45	%
6	266.0	128.0	105.0	33.0	g
		48.12	39.47	12.41	%
7	197.5	121.5	56.5	19.5	g
		61.52	28.61	9.87	%

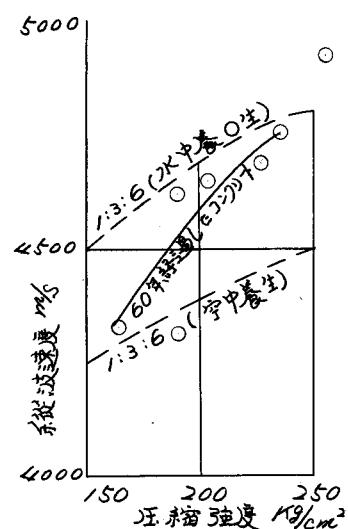


図-1  
配合比と横波速度-圧縮強度

6. 使用セメント(シリカ質)  
コアを粉末状につぶし、 $0.088 \text{ mm}$  ふるいを通過したセメントの部分  $10 \text{ g}$  を取り出し、ビーカーに入れ、 $4 \sim 5\%$  濃度の稀塩酸を注入数回煮沸した。これを 2 回くり返し、セメント中の  $\text{Ca}$  化合物を完全に塩酸で溶解させ、3 枚ごとに 3 枚ごとに 3 つまみ入れ、ガスバーナーで焼却し、残さを測定したところ  $\bar{x} = 36.4\%$  中に  $3.64 \text{ g}$  つまり、 $36.4\%$  シリカ質成分が含有されておった。このことから使用セメントはシリカ質セメントと判

断した。

#### 7. コンクリートのPH値

1枚本の供試体を粉碎し、蒸溜水に浸し、上清液をPHメーターで測定して $t=3$ 、 $11.7 \sim 12.5$ のPH値を示した。

#### 8. コンクリートの中性化と深度

大気に接する面を一辺とする正方形を切り取った試料にフェノールフタレインの9.9%エチルアルコール溶液を塗布し、赤く着色したアルカリ部分の境界をトレーシングペーパーで記して、中性化部分の面積をプラスマイターにより計測し、横幅を除した値を中性化した表面から平均の深さとした。5枚の試料の中性化の一例は 図-2 に示すやうであり、これはより表面から深さ  $27.8 \text{ mm} \sim 31.5 \text{ mm}$  にわたって60年間中性化が進行したわけである。なる程年々中性化した深さと測定式から W/C を求めると 46% となった。

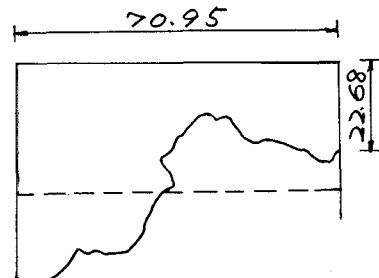


図-2 中性化の状況

$$t = \frac{7.2 X^2}{R^2 (4.6 W/C - 1.76)^2}$$

$$\begin{aligned} t &: \text{時間(年)} & 60 \text{ 年} \\ X &: \text{中性化した深さ(cm)} & 3 \text{ cm} \\ R &: \text{中性化比率} & 1.7 \end{aligned}$$

#### 9. 含有塩分量

採取したコアに其がらが見うけられたことから、細骨材には現場の塩分を含有した海砂を使用したことと想われる。一般に鉄筋コンクリートの塩分の許容量は骨材で 0.01% 混合水で 0.04%，コンクリートで 0.004%，また無筋コンクリートでは 0.15% といはれている。

海岸構造物用コンクリートを現場打ちする場合、海水の使用はやむを得ないことであるから、塩分の含有された今後の60年を経過したコンクリートの性格は大きく推移することになる。

大気へ露出している表面と、表面から約 10 cm 程入った二部分について塩分の含有量を測定してみた。それによると、試料を  $10.5^\circ\text{C}$  で恒量となるまで乾燥させ、 $0.15 \text{ mm}/\text{hr}$  という速度で蒸発するようになりやすく、25gの試料に蒸溜水  $100^\circ\text{C}$  を加え、水をまぜながら約  $80^\circ\text{C}$  の温湯をあげ、常温で2時間放置した。その上清液を採り、ソラヘキクリを指示薬として塩分量を求め、コンクリートの重量百分率を表わすと、露出部分は  $0.6 \sim 0.752\%$ 、表面から  $10 \text{ cm}$  程入った部分は  $0.443 \sim 0.558\%$  であった。一方、60年前打設当時のコンクリートの含有塩分量を推定してみると、推定配合比(重量) 1:3:4 中性化により剝離した水セメント比 5.0%、

海砂の塩分含有量 0.1% 使用地下水Kの塩分含有量 0.4% とすれば、コンクリート中の塩分含有量は重量百分率で  $0.130\%$  となる。これより露出部で  $0.752 \div 0.130 = 5.8$  倍、表面から  $10 \text{ cm}$  程入った部分で  $0.558 \div 0.130 = 4.3$  倍の塩分量が60年前に蓄積されたこととなる。

#### 10. ますび

細骨材に海砂を、塩分を含んだ地下水を使用し、著実許容量の5.8～4.3倍の塩分を含有しているのに  $207.8\%$  の強度を示している。シリカ質のセメントを使用したためであろう。