

大阪市立大学工学部 正員 水野俊一
修成建設専門学校 正員 ○井沢明義

現場でつくられたコンクリート供試体の試験結果から、コンクリートの品質の合否を検査する方法が新しいコンクリート標準示方書に採用されている。すなわち「試験の結果、圧縮強度の試験値が一般の場合、 $0.8 \sigma_{ck}$ を下以上の確率で下らないこと、および σ_{ck} を上以上の確率で下らないこと」を適當な危険率で推定できれば、コンクリートは所要の品質を有していると考えてよい」(一般の場合 $P_1 = 1/20$, $P_2 = 1/4$)。その推定方法は「(i)連続する 10 個の試験値のうち σ_{ck} の 80 % を下るもののが 1 個より多くない。(ii)連続する 10 個の試験値のうち σ_{ck} を下るもののが 4 個より多くない」という條件が示され、また、「試験値の数が多い場合、個数による検査方法でコンクリートの品質が明らかでない場合、悪い品質のコンクリートが合格と判定されることを避けたい場合等」では計量検査方式を用いればよいとしている。以上のような方法でコンクリートの品質を検査する場合の問題点を統計的に考察した結果をのべるとともに、より効果的と思われる方法を示すこととする。

1. 検査能力

品質の検査方式としては、前述のように、一般的な場合は計数検査、特別な場合とかダムコンクリート等では計量検査を行うことになつているが、これらの検査方法ではどの程度の検査能力があるかを調べてみることにする。

コンクリートの配合強度を定めるための條件は、前に示した二つの條件からなつてゐる。これらの條件が丁度満足される強度がえられた場合に、上記の計数検査において不合格と判定される危険率又は、二項分布より求めると、オ1 およびオ2 條件においてそれぞれ 8.6 % および 7.8 % となる。これは、計量検査において示方書で用いられている $\alpha = 10\%$ と大差のない値である。

つきに、悪いコンクリートすなわち強度の不良率が所要の値 β あるいは β' よりも大きなコンクリートがこの検査において合格と判定される危険率 β を求めることにする。悪いコンクリートの不良率 β' と β との関係を図-1 に示す。このような不良率を有するコンクリートは、強度のばらつきが変らずに平均値のみが低下した場合、平均値が変らずにばらつきのみが増大した場合ばらつきと平均値の両者が変化した場合にえられるが、ここでは前者の場合について考察することとする。

予想した変動係数 V に対する割増し係数を f とするととき、変動係数は予想通りのものがえられたが、平均値が低下して割増し係数 f' に相当する平均強度になつたとする。いま、 $V = 10, 15, 20\%$ の場合について、

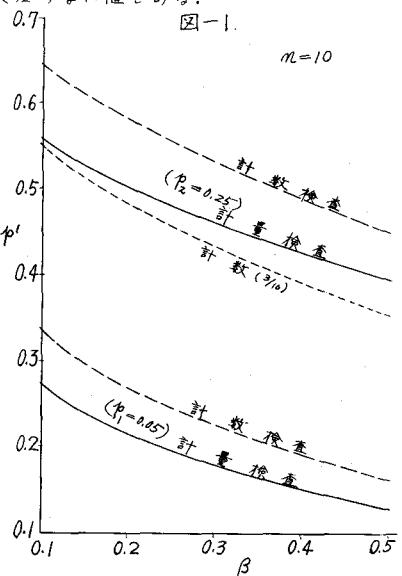


図-1に示す γ' を用いて f' を求めると、 σ_1 検定条件の場合の f' が σ_1 検定条件の f' よりも大きくなる。これをすれば、平均強度の低下を検出するには σ_2 検定条件であることを示している。図-2は f' と β の関係を示したものである。計数検査で計量検査と同程度の不良検出を行おうとすれば、 σ_2 検定条件の 4 倍を 3 倍と表えればよいが、この場合 α は 22 % となる。

次に、ばらつきだけが増大する場合について考察すれば、二の検出は σ_1 検定条件によつて行われることがわかる。検出したい悪いコンクリートの震動係数 V と β との関係を図-3に示した。これをみると、何れの検査方式でも検定能力が著しく低いことがわかる。そこで、これに代る方法として、次に示す震動係数の棄却限界を用いる方法を提案したいと思う。

2 震動係数の検定

これには震動係数の分布を求めることが必要である。

N 個の試料の震動係数を $V = \bar{V}/\sigma$, $\bar{V} = \sqrt{\sum (V_i - \bar{V})^2 / (N-1)}$ で表わすと、 $\sigma = \frac{\bar{V}}{\sigma} = \sqrt{\frac{\bar{V}^2}{N-1}} = \frac{\bar{V}}{\sqrt{N-1}}$ より。
 M ……母平均
 σ ……母標準偏差
 $f(\beta, V) d\beta dV = \frac{2(\frac{M}{\sigma})^{\frac{N-1}{2}} \cdot V^{N-2}}{\sqrt{2\pi\sigma^2/Nm^2} \Gamma(\frac{N+1}{2})} \cdot e^{-\frac{N-1}{2}\beta^2} \cdot e^{-\frac{M^2}{2}\beta^2} \cdot \frac{N-1}{2} d\beta dV$

β を $-\infty$ から ∞ まで積分すると。

$$f(V) dV = \frac{2(\frac{M}{\sigma})^{\frac{N-1}{2}} V^{N-2}}{\sqrt{2\pi\sigma^2/Nm^2} \Gamma(\frac{N+1}{2})} \cdot A_{N-1} dV, A_{N-1} = \frac{1}{\sigma^2} \{ a A_{N-2} + \frac{N-2}{2} A_{N-2} \}$$

$$\text{ここで: } a = \frac{Nm^2}{2\sigma^2}, b = \frac{N-1}{2} \sigma^2, A_0 = e^{-\frac{M^2}{2\sigma^2} (\frac{N-1}{2})^2}$$

上式を用いて危険率が片側 10 % の棄却限界を求めるところ-4 のようになる。 N 個の強度から算出した震動係数 V が予想した震動係数に対する両曲線の外にあれば予想した震動係数がえられないと考えてよいことになる。図-4 を用いてばらつきの検査を行なう場合、検出される悪いコンクリートの V は図-3 の値よりも相当小さくなるので、これを用いることを提案したいと思う。

以上において、コンクリートの品質の良否の検定には計量検査と震動係数の検査を併用するのが望ましいこと

しかし、計量検査の代りに計数検査を用ひることもできる。そして、計量(計数)検査は σ_2 検定条件のみで十分であることを明らかにし、また、震動係数を検定する方法をも示した。

図-2

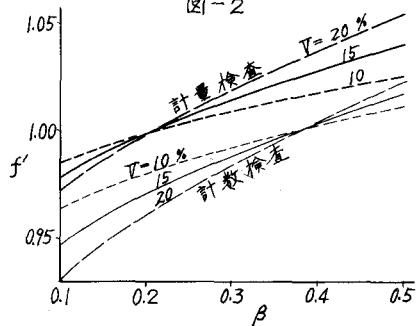


図-3

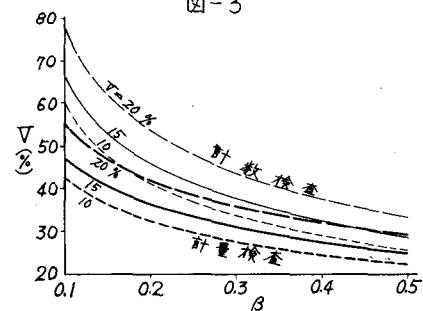


図-4

