

ЛИТЕРАТУРА

1. Федоренко Р. П. Релаксационный метод решения разностных эллиптических уравнений. — Журн. вычисл. математики и мат. физики, 1961, т. 1, № 5, с. 922—927.
 2. Федоренко Р. П. О скорости сходимости одного итерационного процесса. — Журн. вычисл. математики и мат. физики, 1964, т. 4, № 3, с. 559—564.
 3. Серник И. Н. О введении поэтапных аппроксимаций для расчета вагонных конструкций по методу конечных элементов. — В кн.: Вопросы строительной механики кузовов вагонов. Брянск: Изд-е Брянск. ин-та трансп. машиностроения, 1983, с. 133—144.
 4. Серник И. Н. Некоторые вопросы исследования скорости сходимости алгоритма поэтапных аппроксимаций. — Стройт. механика и расчет сооружений, 1985, № 5, с. 14—15.
 5. Gago S. R. de J. P., Kelly D. W., Zienkiewicz O. C., Babuska I. A posteriori error analysis and adaptive processes in the finite element method: Pt II-Adaptive mesh refinement. — Intern. J. Numer. Methods Eng., 1983, v. 19, No. 11, p. 1621—1656.
 6. Оден Дж. Конечные элементы в нелинейной механике сплошных сред. М.: Мир, 1976. 464 с.
 7. Стринг Г., Фикс Дж. Теория метода конечных элементов. М.: Мир, 1977. 349 с.
 8. Зинкевич О. Метод конечных элементов в технике. М.: Мир, 1975. 541 с.
- Брянск

Поступила в редакцию
24.VI.1985

УДК 539.4

ОБЪЕКТИВНАЯ ПРОЧНОСТЬ МАТЕРИАЛА И ЕЕ ИЗМЕНЕНИЕ ПРИ ДЛИТЕЛЬНОМ ЗАГРУЖЕНИИ

РЖАНИЦЫН А. Р.

Понятие об объективной прочности материала как функции времени дано в [1], а также использовано без введения этого термина в [2, 3], где впервые были введен критерий прочности, заключающийся в том, что разрушение наступает в момент, когда напряжения от нагрузки становятся равными объективной прочности. Объективная прочность не всегда может быть выявлена прямыми испытаниями материала, и существование ее, так же как и зависимость от режима загружения, должны быть постулированы. В упомянутых работах эта зависимость предложена в виде (точкой обозначена производная по времени):

$$r^* = \Phi(\sigma, r) \quad (1)$$

с критерием разрушения, соответствующим достижению в некоторый момент времени равенства

$$\sigma = r \quad (2)$$

где r — объективная прочность, σ — напряжение, вызываемое нагрузкой.

Функция $\Phi(\sigma, r)$ в [1] предложена в виде

$$\Phi(\sigma, r) = -A\sigma^n \exp\{-\beta(r-\sigma)\} \quad (3)$$

где A , n и β — некоторые постоянные величины, определяемые из условия наилучшего приближения к экспериментальным данным. Вид функции Φ (3) определяется тем, что скорость изменения r должна быть отрицательна и тем больше по абсолютной величине, чем меньше разность $r-\sigma$, т. е. чем меньше мгновенный резерв прочности материала. Множитель σ^n вводится для выполнения условия $r=0$ при $\sigma=0$.

Уравнение (1) с функцией $\Phi(\sigma, r)$ (3) может быть проинтегрировано и примет вид

$$r = \beta^{-1} \ln \left[-A\beta \int_0^t \sigma^n e^{\beta t} dt + e^{\beta r_0} \right] \quad (4)$$

где r_0 — начальная объективная прочность при $t=0$. Положив $\sigma=\text{const}$, из (4) получим $r = [\ln(C_1 - C\beta t)]/\beta$, $C_1 = e^{\beta r_0}$, $C = A\sigma^n e^{\beta r_0}$, и с учетом (2) найдем уравнение кривой длительной прочности материала, представляющей собой зависимость от σ времени t_g разрушения материала:

$$\begin{aligned} \beta\sigma &= \ln(C_1 - C\beta t_g), & e^{\beta\sigma} &= C_1 - C\beta t_g \\ t_g &= (C_1 - e^{\beta\sigma}) / (C\beta) = \{\exp[\beta(r_0 - \sigma)] - 1\} / (A\sigma^n \beta) \end{aligned} \quad (5)$$

В [4] предложена в качестве функции $\Phi(\sigma, r)$ зависимость $\Phi = r_0(\sigma/r)^m/A$, которая при $A=0,9$ сут, $m=49$ дала хорошее совпадение кривой длительной прочности с предложенной ранее для бетона эмпирической зависимостью $\sigma/r_0 = 0,92 - 0,04 \log t_g$. Более общий вид функции Φ , допускающий интегрирование уравнения (1), бу-

дет: $\Phi(\sigma, r) = \psi(\sigma)\chi(r)$. В этом случае получаем

$$\frac{dr}{\chi(r)} = \psi(\sigma) dt; \quad \int_0^t \frac{dr}{\chi(r)} = \int_0^t \psi(\sigma) dt \quad (6)$$

Функцию $\chi(r)$ желательно выбирать так, чтобы левая часть равенства (6) интегрировалась в элементарных функциях. Для любой функции $\Phi(\sigma, r)$ и произвольного режима загружения $\sigma(t)$ в [1] предложен графический метод определения момента разрушения.

Объективную прочность, изменяющуюся согласно уравнению (1), можно отождествить с мгновенной прочностью в данный момент времени, определяемой мгновенным приложенным напряжением σ , необходимым для разрушения материала в этот момент. Зависимость (1), однако, не учитывает влияния на объективную прочность скачкообразных загружений и разгрузок. Так, например, мгновенная разгрузка на короткий срок с последующей мгновенной нагрузкой прежними напряжениями без сомнения должна влиять в отрицательную сторону на прочность образца, но уравнение (1) в этом случае уменьшения прочности не дает. Учет этого обстоятельства может быть произведен, если в правую часть уравнения (1) ввести скорость загружения, записав это уравнение в виде

$$r' = F(r, \sigma, \dot{\sigma}) \quad (7)$$

или $F_1(r, r', \sigma, \dot{\sigma}) = 0$. Хорошие результаты дает следующий вид уравнения (7): $r' = -\psi(r)[u(\sigma) + \sigma v(\sigma)]$. Интегрирование этого уравнения на участках возрастания σ приводит к формуле

$$R = R_0 - \int_0^t u(\sigma) dt - \int_0^\sigma v(\sigma) d\sigma = R_0 - \int_0^t u(\sigma) dt - V(\sigma) \quad (8)$$

$$R = \int_0^r \frac{dr}{\psi(r)}, \quad R_0 = \int_0^{r_0} \frac{dr}{\psi(r)}, \quad V(\sigma) = \int_0^\sigma v(\sigma) d\sigma$$

Функция $u(\sigma)$ должна быть выбрана такой, чтобы она обращалась в нуль при $\sigma=0$. В момент времени t_1 , когда σ достигает своего максимального значения $\sigma=\sigma_1$, функция R становится равной

$$R_1 = R_0 - \int_0^{t_1} u(\sigma) dt - V(\sigma_1) \quad (9)$$

В период убывания нагрузки имеем

$$R = R_1 - \int_{t_1}^t u(\sigma) dt + \int_{\sigma_1}^\sigma v(\sigma) d\sigma = R_1 - \int_{t_1}^t u(\sigma) dt + V(\sigma) - V(\sigma_1) \quad (10)$$

и в момент t_2 достижения ее минимального значения $\sigma=\sigma_2$:

$$R = R_1 - \int_{t_1}^t u(\sigma) dt - V_1(\sigma) + V(\sigma_2) = R_0 - \int_0^t u(\sigma) dt - 2V(\sigma_1) + V(\sigma_2) \quad (11)$$

Далее, при чередовании периодов возрастания и убывания нагрузки, получаем

$$R = R_0 - \int_0^t u(\sigma) dt - 2V(\sigma_1) + 2V(\sigma_2) - 2V(\sigma_3) + \dots \pm V(\sigma) \quad (12)$$

где нечетными индексами обозначены максимумы σ , а четными — минимумы.

Для частного случая ($\psi = e^{-\beta r}$, $u = \sigma^n e^{\beta \sigma}$, $v = Bu$) формула (12) была предложена в [5]. Заметим, что члены $V(\sigma_i)$ в (12) не зависят от закона нарастания или убывания σ , а зависят лишь от максимальных и минимальных значений σ . Поэтому формула (12) будет справедлива и при скачкообразных изменениях σ , т. е. при мгновенных нагружениях и разгрузках.

При мгновенном нагружении образца от σ_1 до σ_2 получаем скачок функции объективной прочности $R(r)$ на величину $R_1 - R_2 = V(\sigma_2) - V(\sigma_1)$. Соответственно объективная прочность мгновенно уменьшится от r_1 до r_2 , определяемого из (9). Например, полагая $\psi(r) = e^{-\beta r}$, получаем

$$R = (e^{\beta r} - 1)/\beta, \quad R_1 - R_2 = (e^{\beta r_1} - e^{\beta r_2})/\beta$$

$$r_2 = \frac{1}{\beta} \ln \left[-\beta \int_{\sigma_1}^{\sigma_2} v d\sigma + e^{\beta r_1} \right]$$

Если r_2 окажется при этом меньше, чем σ_2 , то это будет означать разрушение при мгновенном загружении. Мгновенная прочность в этот момент времени σ_m определяется из уравнения

$$\beta \sigma_m + \ln \left[-\beta \int_{\sigma_1}^{\sigma_m} v d\sigma + e^{\beta r_1} \right] = 0 \quad (13)$$

Найденное отсюда значение σ_m будет меньше объективной прочности r_1 . Поэтому для закона (8) понятие объективной прочности не совпадает с понятием мгновенной прочности, поскольку при мгновенном увеличении нагрузки объективная прочность будет мгновенно уменьшаться и равенство $\sigma=r$, означающее разрушение, не сможет реализоваться. Впрочем, определив экспериментальным путем мгновенную прочность σ_m , можно получить из уравнения (13) и объективную прочность r_1 :

$$r_1 = \frac{1}{\beta} \ln \left[e^{\beta \sigma_m} + \beta \int_{\sigma_1}^{\sigma_m} v d\sigma \right]$$

Если вместо $\psi(r)=e^{-\beta r}$ взять $\psi(r)=r^n$, то будем иметь

$$R=r^{1-n}/(1-n), \quad r=[(1-n)R]^{1/(1-n)}$$

и мгновенная прочность должна определяться из уравнения:

$$\sigma_m = \left[r_1^{1-n} - (1-n) \int_{\sigma_1}^{\sigma_m} v d\sigma \right]^{1/(1-n)}$$

Если же известна мгновенная прочность, то объективная прочность определиться по формуле

$$r_1 = \left[\sigma_m^{1-n} + (1-n) \int_{\sigma_1}^{\sigma_m} v d\sigma \right]^{1/(1-n)}$$

При мгновенном уменьшении нагрузки от σ_1 до $\sigma_2 < \sigma_1$, согласно (10), получаем:

$$R_2 = R_1 + V(\sigma_2) - V(\sigma_1) = R_1 + \int_{\sigma_1}^{\sigma_2} v d\sigma$$

В случаях $\psi(r)=e^{-\beta r}$ и $\psi(r)=r^n$ соответственно будем иметь

$$r_2 = \frac{1}{\beta} \ln \left[e^{\beta r_1} - \beta \int_{\sigma_1}^{\sigma_2} v d\sigma \right], \quad r_2 = \left[r_1^{1-n} + (1-n) \int_{\sigma_1}^{\sigma_2} v d\sigma \right]^{1/(1-n)}$$

Необходимо, чтобы сразу после мгновенной разгрузки объективная прочность r_2 была больше σ_2 , иначе произойдет разрушение в момент разгрузки.

Приведем результаты, вытекающие из описанной теории для различных случаев загружения. При этом покажем изменение под влиянием длительной нагрузки не самой объективной прочности, а функции $R(r)$, которая может иметь различные выражения, позволяющие от R перейти к r и далее к мгновенной прочности в любой момент времени.

1. При постоянной нагрузке $\sigma=\text{const}$ из (9) следует $R=R_0-u(\sigma)t$. Разрушение наступает при $r=\sigma$, причем $R=R(\sigma)=R_0-u(\sigma)t$. Этот случай может быть рассмотрен исходя из уравнения (1).

2. В случае прямоугольного импульса нагрузки: $\sigma=0$ при $t < t_1$ и $t > t_2$; $\sigma=\text{const}$ при $t_1 < t < t_2$ получим

$$R = R_0 - u(\sigma)(t-t_1) - \int_0^\sigma v d\sigma, \quad t_1 < t < t_2$$

$$R = R_0 - u(\sigma)(t_2-t_1) - 2 \int_0^\sigma v d\sigma, \quad t > t_2$$

При очень малом интервале времени $t_2-t_1 \rightarrow 0$ будем иметь

$$R = R_0 - 2 \int_0^\sigma v d\sigma$$

3. При кусочно-постоянной нагрузке получаем $R=R_0-u(\sigma)\Sigma t_i - 2n \int v d\sigma$ ($0 \leq \sigma_1 \leq$

$\leqslant \sigma$), где n — число разрывов между участками загружения, t_i — продолжительность i -го участка загружения нагрузкой σ .

4. В случае любой периодической нагрузки имеем

$$R = R_0 - \int_0^t u(\sigma) dt - 2n \int_{\sigma_{\min}}^{\sigma_{\max}} v d\sigma = R_0 - n \int_0^{t_1} u(\sigma) dt - 2n \int_{\sigma_{\min}}^{\sigma_{\max}} v d\sigma$$

где n — число периодов нагрузки, t_1 — продолжительность одного периода.

Полученные закономерности довольно просты. Если экспериментальная проверка предлагаемых формул не приведет к слишком большим качественным несовпадениям, то количественные характеристики закономерностей нетрудно будет подобрать ввиду большого числа имеющихся в них параметров из условия максимального приближения к экспериментальным данным. Заметим, что приведенные формулы в некоторой степени аналогичны теории накопления повреждений, в которой повреждения заменены функцией R и кроме суммирования влияния самой нагрузки добавлены члены, зависящие от скорости изменения нагрузки.

ЛИТЕРАТУРА

1. Ржаницын А. Р. Теория длительной прочности при произвольном одностохоном и двухстоечном загружении.— Стройт. механика и расчет сооружений, 1975, № 4, с. 25—29.
2. Ржаницын А. Р. Реологическая модель прочностных свойств материалов.— Сб. тр. Моск. инж.-строит. ин-та, 1974, № 113, с. 72—77.
3. Ржаницын А. Р. К вопросу о длительной прочности материала.— Тр. ЦНИИ Стройт. конструкций, 1976, вып. 41, с. 52—59.
4. Гвоздев А. А. К вопросу о состоянии бетона при высоких сжимающих напряжениях.— Стройт. механика и расчет сооружений, 1977, № 3, с. 14—16.
5. Ржаницын А. Р., Антипина Ю. В. Теория длительной прочности материалов с учетом скорости изменения нагрузки.— Стройт. механика и расчет сооружений, 1979, № 5, с. 24—27.

Москва

Поступила в редакцию
5.XI.1985