

С. С. Макаревич

ВЛИЯНИЕ СДВИГОВ НА УСТОЙЧИВОСТЬ УПРУГОВЯЗКИХ
СЖАТЫХ СТЕРЖНЕЙ

Конструкционные пластики, которые являются упруговязкими материалами, обладают малой сдвиговой жесткостью. У большинства стеклопластиков [1] отношение модуля упругости при растяжении, сжатии к модулю сдвига достигает 7—20, а у однонаправленных стеклопластиков — 20—50. Как показано в работе [1], поведение стеклопластиков хорошо описывается законом деформирования так называемого «типичного тела»:

$$nB \dot{\epsilon} + E\epsilon = \sigma + n\dot{\sigma}, \quad (1)$$

где B — мгновенный модуль упругости;

E — длительный модуль упругости;

n — время релаксации.

Точкой обозначено дифференцирование по времени.

В работах [2—4] довольно подробно рассмотрены вопросы устойчивости центрально сжатых стержней, материал которых подчиняется закону деформирования (1), без учета деформаций сдвига.

Рассмотрим влияние сдвигов на величину мгновенного и длительного пределов устойчивости.

Применяя закон деформирования (1), получим уравнение изгиба упруговязкой балки.

$$\kappa_1 nBI + \kappa_1 EI = M + n\dot{M}, \quad (2)$$

где κ_1 — кривизна оси балки в данном сечении.

Изгибающий момент M и кривизна κ_1 здесь могут изменяться не только вдоль длины балки x , но и во времени.

Из уравнения (2) кривизна будет равна

$$\kappa_1 = e^{-\frac{Et}{nB}} \left[\kappa_{1(0)} + \int_0^t \frac{M + n\dot{M}}{nBI} e^{\frac{Et}{nB}} dt \right]. \quad (3)$$

Учтем влияние сдвигов на кривизну балки.

Зависимость (1) для касательных напряжений, очевидно, должна иметь вид

$$Hn \dot{\gamma} + G\gamma = \tau + n\dot{\tau}, \quad (4)$$

где G — длительный модуль сдвига,

H — мгновенный модуль сдвига,

n — время релаксации (примем одинаковым, как при растяжении, сжатии, так и при сдвиге).

Учитывая, что от поперечной силы угол сдвига $\gamma = -\frac{dy}{dx}$, касательное напряжение $\tau = \frac{Q}{\alpha F}$, а $Q = \frac{dM}{dx}$, уравнение (4) можно переписать так

$$Hny' + Gy' = -\frac{1}{\alpha F} (M' + nM'), \quad (5)$$

где α — безразмерный числовой коэффициент, зависящий от формы сечения.

Дифференцируя по x обе части последнего равенства и считая прогибы балки малыми по сравнению с ее длиной, получим

$$\alpha nHF \dot{x}_2 + \alpha GF x_2 = -(M'' + nM''). \quad (6)$$

Штрихами здесь, как и везде, обозначаем дифференцирование по длине стержня x .

Решая уравнение (6), получим кривизну балки от сдвигов

$$x_2 = -e^{-\frac{Gt}{nH}} \left[x_{2(0)} + \int_0^t \frac{M'' + nM''}{\alpha nHF} e^{\frac{Gt}{nH}} dt \right]. \quad (7)$$

Кривизна балки с учетом изгиба и сдвигов согласно выражениям (3) и (7) будет

$$x = e^{-\frac{Et}{nB}} \left[x_{1(0)} + \int_0^t \frac{M + nM'}{nBI} e^{\frac{Et}{nB}} dt \right] - e^{-\frac{Gt}{nH}} \left[x_{2(0)} + \int_0^t \frac{M'' + nM''}{\alpha nHF} e^{\frac{Gt}{nH}} dt \right]. \quad (8)$$

Подынтегральное выражение можно упростить, произведя интегрирование вторых членов уравнений, стоящих в скобках, по частям. Учтем

при этом, что $\frac{M_0}{BI} = x_{1(0)}$, $\frac{M_0''}{\alpha HF} = x_{2(0)}$, тогда получим

$$x = \frac{M}{BI} + \frac{B-E}{nB^2I} e^{-\frac{Et}{nB}} \int_0^t M e^{\frac{Et}{nB}} dt - \frac{M''}{\alpha HF} - \frac{H-G}{\alpha nH^2F} e^{-\frac{Gt}{nH}} \int_0^t M'' e^{\frac{Gt}{nH}} dt. \quad (9)$$

Считая прогибы балки малыми по сравнению с ее длиной, можем заменить кривизну x через вторую производную от прогиба по длине y'' .

Если стержень загружен только продольной силой P , то момент при наличии случайного прогиба y будет равен

$$M = -Py,$$

и уравнение (9) получит вид

$$y'' = -\frac{Py}{BI} - \frac{B-E}{nB^2I} e^{-\frac{Et}{nB}} \int_0^t Py e^{\frac{Et}{nB}} dt + \\ + \frac{Py''}{\alpha HF} + \frac{H-G}{\alpha nH^2F} e^{-\frac{Gt}{nH}} \int_0^t Py'' e^{\frac{Gt}{nH}} dt. \quad (10)$$

Исследуем случай шарнирного закрепления стержня по концам. В этом случае можно задаться кривой прогиба стержня в виде синусоиды

$$y = f \sin \frac{\pi x}{l}, \quad (11)$$

которая отвечает граничным условиям. Здесь f означает стрелу прогиба стержня, которую будем считать переменной во времени.

Подставляя выражение (11) в (10) и сокращая на $\sin \frac{\pi x}{l}$, будем иметь

$$f \left(\frac{P}{BI} + \frac{\pi^2}{l^2} \frac{P}{\alpha HF} - \frac{\pi^2}{l^2} \right) = -\frac{B-E}{nB^2I} e^{-\frac{Et}{nB}} \int_0^t P f e^{\frac{Et}{nB}} dt - \\ - \frac{H-G}{\alpha nH^2F} \frac{\pi^2}{l^2} e^{-\frac{Gt}{nH}} \int_0^t P f e^{\frac{Gt}{nH}} dt. \quad (12)$$

Мы получили однородное интегральное уравнение, решение которого можно искать в виде

$$f = A e^{-\beta t}. \quad (13)$$

Подставим это решение в уравнение (12)

$$A e^{-\beta t} \left(\frac{P}{BI} + \frac{\pi^2}{l^2} \frac{P}{\alpha HF} - \frac{\pi^2}{l^2} \right) = -\frac{B-E}{nB^2I} e^{-\frac{Et}{nB}} A \int_0^t P e^{\left(\frac{E}{nB} - \beta\right)t} dt - \\ - \frac{H-G}{\alpha nH^2F} \frac{\pi^2}{l^2} e^{-\frac{Gt}{nH}} A \int_0^t P e^{\left(\frac{G}{nH} - \beta\right)t} dt. \quad (14)$$

Предположим теперь, что сила P сохраняет постоянное значение. Если отдалить при этом начальный момент времени в минус бесконечность, то можно будет пренебречь влиянием начальных условий и уравнение (14) примет вид

$$e^{-\beta t} \left(\frac{P}{BI} + \frac{\pi^2}{l^2} \frac{1}{\alpha HF} - \frac{\pi^2}{l^2} \right) = -\frac{B-E}{nB^2I} e^{-\frac{Et}{nB}} P \int_{-\infty}^t e^{\left(\frac{E}{nB} - \beta\right)t} dt - \\ - \frac{H-G}{\alpha nH^2F} \frac{\pi^2}{l^2} e^{-\frac{Gt}{nH}} P \int_{-\infty}^t e^{\left(\frac{G}{nH} - \beta\right)t} dt. \quad (15)$$

Произведя интегрирование в уравнении (15) и сокращая на $e^{-\beta t}$, получим

$$\frac{P}{BI} + \frac{\pi^2}{l^2} \frac{P}{\alpha HF} - \frac{\pi^2}{l^2} = - \frac{B-E}{nB^2l} \frac{P}{\frac{E}{nB} - \beta} - \frac{\pi^2}{l^2} \frac{H-G}{\alpha nH^2F} \frac{P}{\frac{G}{nH} - \beta}. \quad (16)$$

Исследуем поведение стержня с шарнирно закрепленными концами, нагруженного продольной силой P .

Если в решении (13) положить $\beta = -\infty$, то прогиб мгновенно возрастет до бесконечности. При этом происходит мгновенное выпучивание стержня.

Значение силы P , определенное из уравнения (16) при $\beta = -\infty$, называют мгновенным пределом устойчивости:

$$P_{M(сд)} = \frac{\frac{\pi^2 BI}{l^2}}{1 + \frac{\pi^2 BI}{l^2} \frac{1}{\alpha HF}} = \frac{P_M}{1 + \frac{P_M}{\alpha HF}}, \quad (17)$$

где $P_{M(сд)}$, P_M — мгновенный предел устойчивости соответственно с учетом и без учета сдвигов.

Если в решении (13) положить $\beta = 0$, то прогиб не будет меняться во времени, но может иметь любую величину. Значение силы P , определенное из формулы (16) при $\beta = 0$, называют длительным пределом устойчивости:

$$P_{д(сд)} = \frac{\frac{\pi^2 EI}{l^2}}{1 + \frac{\pi^2 EI}{l^2} \frac{1}{\alpha GF}} = \frac{P_d}{1 + \frac{P_d}{\alpha GF}}, \quad (18)$$

где $P_{д(сд)}$, P_d — длительный предел устойчивости соответственно с учетом и без учета сдвигов.

Из формул (17, 18) видно, что влияние сдвигов на устойчивость сжатых стержней из армированных пластиков довольно существенно, особенно при небольших гибкостях.

Так, при гибкости 40 и $E/G = 30$ для прямоугольного сечения получим $P_{д(сд)} = 0,78 P_d$, что говорит о необходимости учета влияния сдвигов на устойчивость сжатых стержней из стеклопластиков.

ЛИТЕРАТУРА

1. Ю. М. Тарнопольский, А. М. Скудра. Конструкционная прочность и деформативность стеклопластиков. Рига, 1966.
2. А. Р. Ржаницын. Некоторые вопросы механики систем, деформирующихся во времени. М.—Л., 1949.
3. А. Р. Ржаницын. Устойчивость при ползучести. В сб.: Проблемы устойчивости в строительной механике. М., 1965.
4. А. Р. Ржаницын. Устойчивость систем, обладающих свойством ползучести. В сб.: Ползучесть строительных материалов и конструкций. М., 1964.