

 <p>БЪЛГАРСКИ ИНСТИТУТ ЗА СТАНДАРТИЗАЦИЯ</p>	БЪЛГАРСКИ СТАНДАРТ	БДС
	ЕВРОКОД 6: ПРОЕКТИРАНЕ НА ЗИДАНИ КОНСТРУКЦИИ Част 1-1: Основни правила за армирани и неармирани зидани конструкции Национално приложение	EN 1996-1-1/NA
<p>ICS 91.010.30; 91.080.30</p> <p>Eurocode 6 - Design of masonry structures - Part 1-1: General rules for reinforced and unreinforced masonry structures - National annex to BDS EN 1996-1-1:2006</p> <p>Eurocode 6 - Bemessung und Konstruktion von Mauerwerksbauten - Teil 1-1: Allgemeine Regeln für bewehrtes und unbewehrtes Mauerwerk - Teil 2: Brücken - National anhang für BDS EN 1996-1-1:2006</p> <p>Eurocode 6 - Calcul des ouvrages en maçonnerie – Partie 1-1: Règles communes pour ouvrages en maçonnerie armée et non armée - Partie 2: Ponts – Annexe nationale pour BDS EN 1996-1-1:2006</p> <p>Това национално приложение допълва EN 1996-1-1:2005, въведен като БДС EN 1996-1-1:2006 и се прилага само заедно с него.</p> <p>Този български стандарт е одобрен от изпълнителния директор на Българския институт за стандартизация на</p>		
<i>Стр. 1, вс стр. 5</i>		

© БИС 2011 Българският институт за стандартизация е носител на авторските права. Всяко възпроизвеждане, включително и частично, е възможно само с писменото разрешение на БИС.
1797 София, кв. "Изгрев", ул. "165" № 3А
www.bds-bg.org

Национален № за позоваване БДС EN 1996-1-1:2006/NA:2011

Национално приложение NA (информационно)

NA 1 Обект и област на приложение

Националното приложение се използва заедно с БДС EN 1996-1-1:2006 и определя условията за използването му при проектиране на обхванатите от него сгради и строителни съоръжения на територията на България. Това Национално приложение предоставя:

а) Национално определени параметри за следните точки на БДС EN 1996-1-1:2006, за които е разрешен национален избор (виж раздел NA.2):

2.4.3(1)P	Крайни гранични състояния
2.4.4(1)	Експлоатационни гранични състояния
3.2.2(1)	Спецификация на разтвор за зидария
3.6.1.2(1)	Характеристична якост на натиск на зидария, различна от черупково стъпваща
3.6.2(3), (4) и (6)	Характеристична якост на срязване на зидария
3.6.3(3)	Характеристична якост на огъване на зидария
3.7.2(2)	Модул на еластичност
3.7.4(2)	Пълзене, разширение от влага или съсъхване и температурно разширение
4.3.3(3) и (4)	Армировъчна стомана
5.5.1.3(3)	Ефективна дебелина на стени от зидария
6.1.2.2(2)	Стройност λ_c , под която пълзенето може да бъде пренебрегнато
8.1.2(2)	Минимална дебелина на стена
8.5.2.2(2)	Многослойни стени с кухни
8.5.2.3(2)	Двуслойни стени
8.6.2(1)	Вертикални изрези и отстъпи
8.6.3(1)	Хоризонтални и наклонени изрези

б) Решение за прилагане на информационните приложения в България (виж раздел NA.3).

в) Допълнителни указания, които не противоречат на БДС EN 1996-1-1 и улесняват прилагането му в България (виж раздел NA.4).

Национално приложимите параметри имат статут на нормативен документ за проектиране на строителни конструкции за сгради и строителни съоръжения в България.

NA.2 Национално определени параметри

Национално определени параметри се въвеждат в следните точки:

NA.2.1 Точка 2.4.3(1)P

При изчисляване на конструкциите за обикновени и извънредни ситуации по крайно гранично състояние се използват препоръчаните стойности за частния коефициент на материала γ_M , посочени в таблицата към горната алинея.

NA.2.2 Точка 2.4.4(1)

При комбиниране на натоварванията при изчисляване за експлоатационно гранично състояние, се приема препоръчаната стойността на частния коефициент $\gamma_M = 1$ за всички характеристики на материалите.

NA.2.3 Точка 3.2.2(1)

Изискванията на точка 3.2.2(1) се приемат без изменения.

NA.2.4 Точка 3.6.1.2(1)

За определяне на характеристичната якост на натиск на зидария, различна от черупково стъпваща, се използва методът, посочен в (ii) на горната алинея.

NA.2.5 Точки 3.6.2(3), (4) и (6)

За определяне на характеристичната якост на срязване на зидарията f_{vk} , се използват посочените зависимости със следните ограничения:

За случаите, посочени в (3) - $f_{vk} \leq 0,065 f_b$.

За случаите, посочени в (4) - $f_{vk} \leq 0,045 f_b$.

За (6) - приема се началната якост на срязване на зидарията f_{vko} да се определя по таблица 3.4.

NA.2.6 Точки 2.4.4(1) и 3.6.3(3)

Характеристичните якости за огъване на зидарията f_{xk1} и f_{xk2} се определят съгласно приложените към алинеята таблици.

NA.2.7 Точка 3.7.2(2)

Краткотрайният секущ модул на еластичност на зидарията се определя:

- при големи и отговорни обекти - от изпитвания, извършени в съответствие с изискванията на EN 1052-1;
- за по-малки обекти и обекти със средна степен на отговорност, както и при липса на данни от изпитвания, по опростената формула $K_E f_k$. За K_E се приема препоръчаната стойност 1000.

NA.2.8 Точка 3.7.4(2)

Стойностите за деформационните свойства на зидариите се приемат съгласно таблица NA.3:

Таблица NA.3 - Стойности на коефициент на пълзене, разширение или съсъхване от влага и топлинни характеристики на зидария

Вид на блоковете за зидария	Краен коефициент на пълзене	Продължително разширение или съсъхване от влага	Коефициент на температурно разширение $\alpha \cdot 10^{-6}/K$	
Глина	1,1	+0,4	5	
Калциево силикатен блок	1,5	-0,3	10	
Бетон с плътен добавъчен материал и изкуствен камък	1,3	-0,4	10	
Бетон с лек добавъчен материал	1,6	-0,6	7	
Автоклавен газобетон	1,0	-0,2	8	
Естествен камък	магмен	-	+0,3	7
	седиментен			5
	метаморфен			9

NA.2.9 Точка 4.3.3(3)

Приемат се препоръчаните стомани за армиране на зидарии, диференцирани по видове, в зависимост от класа на експлоатационните условия, съгласно приложената таблица към алинея (3).

NA.2.10 Точка 4.3.3(4)

Приемат се минималните стойности за бетонно покритие на армировка от незащитена карбонова стомана, посочени като препоръчителни в приложената таблица към алинея (4).

NA.2.11 Точка 5.5.1.3(3)

Във формула (5.11) за определяне на ефективната дебелина при стени с кухини, стойността на коефициента $k_{\text{теf}}$ се приема 1,5.

NA.2.12 Точка 6.1.2.2(2)

За стени със стройност $\lambda_c \leq 15$ ексцентрицитетът от пълзене e_k може да се приеме равен на нула.

NA.2.13 Точка 8.1.2(2)

Минималната дебелина t_{min} за неармирани зидани носещи стени се приема по изчисления, но не по-малка от 12 cm.

Минималната ефективна дебелина за неармирани стени, изпълнени от естествен камък, поемащи сеизмични сили, се приема по изчисления, но не по-малка от 35 cm.

Минималната ефективна дебелина за неармирани зидани стени, изпълнени от друг вид блокове за зидария, поемащи сеизмични сили, се приема по изчисления, но не по-малка от 25 cm за райони със средна и висока сеизмичност и 17 cm за райони с ниска сеизмичност.

NA.2.14 Точка 8.5.2.2(2)

Приема се препоръчаният минимален брой връзки за свързване на отделните слоеве на стени с кухини, както и на облицовъчни стени с опорните стени - $n_{\text{tmin}} = 2$ броя на m^2 .

NA.2.15 Точка 8.5.2.3(2)

За двуслойни стени се приема препоръчаният минимален брой връзки $j = 2$ броя на m^2 .

NA.2.16 Точка 8.6.2(1)

При приемане на дадените в таблицата към горната алинея размери за вертикални изрези и отстъпи, може да се пренебрегне извършването на изчисления за намаляването на носимоспособността.

NA.2.17 Точка 8.6.3(1)

При приемане на дадените в таблицата към горната алинея размери за хоризонтални и наклонени изрези, може да се пренебрегне извършването на изчисления за намаляването на носимоспособността.

NA.3 Решения относно статута на информационните приложения

Информационните приложения А, В, С, D, Е, F, G, H, I, J към БДС EN 1996-1-1 запазват статута си при прилагане в България.

NA.4 Допълнителни указания, които не противоречат на европейския стандарт и улесняват прилагането му в България

БДС 9252:2007 - Стомана за армиране на стоманобетонни конструкции. Заваряема армировъчна стомана В500.