



SI 1142

תקן ישראלי ת"י 1142

May 2019

אייר התשע"ט - מאי 2019

ICS CODE: 91.040

91.060.01

## מעקהים ומוסעדים

Guardrails and handrails

מכון התקנים הישראלי  
The Standards Institution of Israel



תקן זה הוכן על ידי ועדת המומחים 511920 – מעקים, בהרכבת זה:  
בני גונן, אורוֹן זרובבל (יו"ר), אהוד זרצקן, חיים לב, אלונה שלוזניקוב, אוריאל שרון.

תקן זה אושר על ידי הוועדה הטכנית 5119 – תכנון כללי, תפקוד ובטיחות אינטראקטיבי של בניינים, בהרכבת זה:

- איגוד לשכות המסחר
  - משה וידר
  - מיכה סנה
  - עירית גורן-עזרן, יצחק שיר
  - יוסי גולדקלנג, אבי לוי-דים
  - יוסי קובטי
  - אליעזר הראל
  - ליאו רוביינס (יו"ר)
  - דניאל שנידר
  - אמיל ברגינר
- המועצה הישראלית לצרכנות
  - התאחדות בני הארץ
  - התאחדות התעשיינים בישראל
  - מהנדסים/אדריכלים/טכנולוגים
  - מכון התקנים הישראלי - אגף הבניין
  - משרד הביטחון
  - משרד הבינוי והשיכון
  - SİSTEM מעבדות מתקדמות בע"מ
  - רשות ההסתדרות לצרכנות

על אבחצירה וג'ורג' נומה ריכזו את עבודות הכנת התקן.

---

**הודעה על רוייזיה**

תקן ישראלי זה בא במקומ  
תקן הישראלי ת"י 1142 מינ' 6 2006  
גילון התקון מס' 1 מרץ 2012

---

**מילות מפתח:**

בנייה, מעקים, מסעדים, התקני בטיחות, מערכת מדרגות

**Descriptors:**

buildings, balustrades, guard rails, hand rails, safety devices, stairways.

---

**עדכניות התקן**

התקנים הישראלים עומדים לבדוק זמן לזמן, ולפחות אחת לחמש שנים, כדי להתאים להתקנות המדע והטכנולוגיה, המשמשים בתקנים יודאו שבידיהם המודוראה המעודננת של התקן על גילונות התקון שלו, מסמך המתפרש ברשומות נגilioן התקון יכול להיות גilioן נפרד או התקון המשולב בתקן.

---

**תוקף התקן**

תקן ישראלי על עדכוני נכנס לתוקף רחל ממועד פרסוםו ברשומות, יש לבדוק אם התקן רשמי או אם חלקים ממנו רשיים. התקן רשמי או גilioן התקון רשמי (במלואם או בחלקו) נכנסים לתוקף 60 ימים מפרסום ההודעה ברשומות, אלא אם בהודעה נקבע מועד מאוחר יותר לנכisa לתוקף.

---

**סימון בתו התקן**

כל המיצר מוציא, המתאים לדרישות התקנים הישראלים החלים עליו, רשא, לפ' יותר ממכוון התקנים הישראלי, סמן בתו התקן

---

**זכויות יוצרים**

© אין לצלם, להעתיק או לפרסם, בכל אמצעי שהוא, תקן זה או קטעים ממנו, ללא רשות מראש ובכתב ממכוון התקנים הישראלי.



## תוכן העניינים

1.	1.	חולות התקן
1.	1.	אזכורים נורמטיביים
1.	1.	מונחים והגדרות
3.	3.	דרישות כלליות
4.	4.	חומרים
4.	4.	המבנה של המערה, המסעד ובית-חakhir
7.	7.	גובהה של המערה והמסעדה
11.	8.	גימור וחיבור לבניין
12.	9.	עומסים ותזוזות
15.	10.	בדיקות ותיקונים
20.	20.	נספח א - תחזוקה
20.	20.	רשימת מונחים

## 1. חלות התקן

תקן זה דן בתכנון, בטיב ובאופן החיבור של מעקים<sup>(1)</sup> ושל מסעדים<sup>(2)</sup> המותקנים דרך קבע בבניינים ובשתחים שהוחוץ להם, הנמצאים בגבולות הנכס<sup>(3)</sup>. התקן אינו חל על המעלים ועל המסעדים במקומות האלה<sup>(4)</sup>: בתים סוחרים, בתים חולמים לחולי נפש, מעברי רחוב, גשרים<sup>(4)</sup>, מדרגות נעות ובניינים ארעיים. כמו כן התקן אינו חל על מעקים וمسעדים המשמשים רק בעת הקמת הבניין.

## 2. אזוריים נורטטיביים

תקנים ומסמכים המזכירים בתקן זה (תקנים ומסמכים לא מתוארכים - מהדורותם الأخيرة היא הקובעת) :

### תקנים ישראליים

- עומסים אופייניים במבנים: עומס רוח תי'י 414
- חוקת הבטון תי'י 466 על חלקיו
- תגבורות בשרפפה של חומרה בניה תי'י 921
- זיגוג בניינים תי'י 1099 על חלקיו
- חוקת מבני פלדה: הגנה מפני שרוף תי'י 1225 חלק 2, על חלקים המנסה שלו
- נגימות הסביבה הבניה: הסביבה שהוחוץ לבניין תי'י 1918 חלק 2
- נגימות הסביבה הבניה: פנים הבניון - דרישות בסיסיות תי'י 1918 חלק 3.1
- עבודות צביעה בבניינים: פלדה לא מבנית תי'י 1922 חלק 2
- פרופילי אלומיניום: גימור הפרופילים תי'י 4402 חלק 2

### חוקים, תקנות ומסמכים ישראליים

תקנות התכנון והבנייה (בקשה להיתר, תנאיו ואגרות), חתשייל-1970  
חוק העתיקות, התשל"ח-1978

## 3. מונחים והגדרות

מונחים והגדרות אלה כוחם יפה בתקן זה:

### 3.1. מעקה<sup>(1)</sup>

אלמנט בבניין, המיועד למנוע נפילת אנשים ממפלס למפלס (צורות 1, 2).

### 3.2. מסעדי<sup>(1)</sup>

אלמנט בבניין, המיועד לאחזקה לשם סיוע להליכה, לעלייה או לירידה של אנשים (צורה 3).

<sup>(1)</sup> ראו רשימת מונחים בסוף התקן.

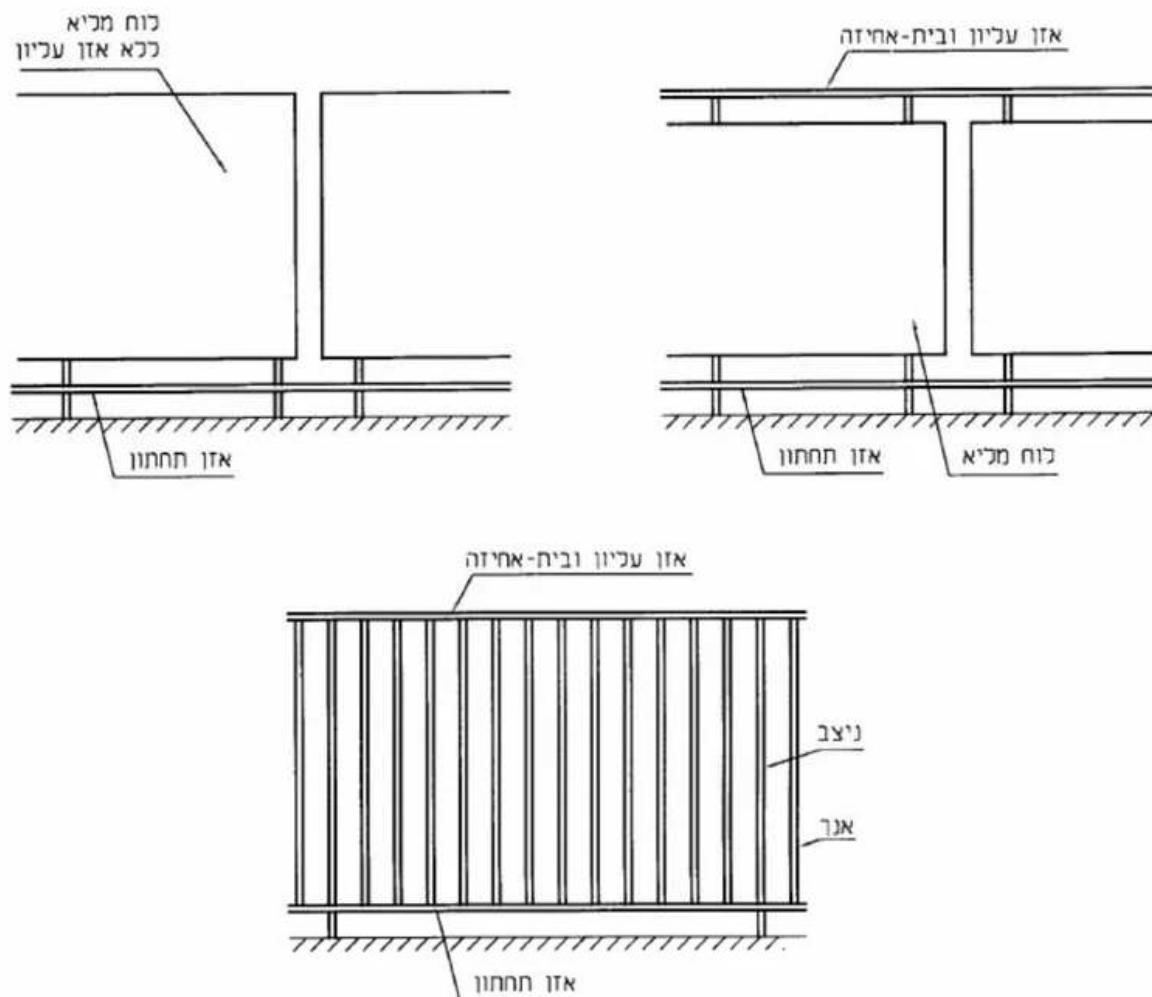
<sup>(2)</sup> מעקים ופתרונות בטיחותיים אחרים במקומות עם הפרשי גבהים, הנמצאים באזוריים מבנים מוחוץ לבניינים, נידונים בתקן הישראלי תי'י 2142 חלק 1.

דרישות לגבי מעקים באטרוי עתיקות מפורטות בחוק העתיקות.

<sup>(3)</sup> עבר מעקים וمسעדים במקומות אלה נדרש תכנון מיוחד, כולל אופיים המיוחד של הבניינים.

<sup>(4)</sup> מעקים בಗשרים נידונים בתקן הישראלי תי'י 1227 חלק 8.

- .3.3. אָזֶן<sup>(1)</sup>**  
רכיב במעקה או במסעך, המקביל למשטח שהמעקה או המסעך מותקנים בו (ציפור 1).
- .3.4. בֵּית-אֲחִיזָה<sup>(2)</sup>**  
פס רציף, המורכב לאורך האzon העליון של מעקה או לאורך אzon המסעך, והמשמש לאחיזה ביד (ציפורים 1, 3).
- .3.5. אַנְקָה<sup>(1)</sup>**  
רכיב אנכי של מעקה, המחבר לאזנים ואינו מחובר לבניין (ציפור 1).
- .3.6. גִּיאָבָב<sup>(1)</sup>**  
רכיב אנכי של מעקה, המחבר לבניין בחיבור קשיח (ציפור 1).
- .3.7. לֹוח\_מְלִיאָה<sup>(1)</sup>**  
לוח מחומר כלשהו, המותקן במישור המעקה והמיועד למנוע נפילה דרך המעקה (ציפור 1).
- .3.8. מַעֲקָה\_מְרוּכָב**  
מעקה העשויה שני חלקיים : חלק תחתון מבטון מזוין, בטון, יחידות בני או חומר אחר, וחלק עליון ממתקת או חומר אחר.
- .3.9. מַדרְגָּות\_חֹזֶק**  
כהגדرتן בתקנות התכנון והבנייה.
- .3.10. מַעֲרְכָּת\_מַדְרָגוֹת\_חִיצׁוֹנוֹת**  
כהגדرتה בתקנות התכנון והבנייה.
- .3.11. בְּנִין\_גְּבוּהָ**  
כהגדרטו בתקנות התכנון והבנייה.
- .3.12. בְּנִין\_רַב-קוּמוֹת**  
כהגדרטו בתקנות התכנון והבנייה.
- .3.13. נִכְסָ**  
כהגדרטו בתקנות התכנון והבנייה.



**ציור 1 – רכיבים במעקה (דוגמה בלבד)**

#### 4. דרישות כלליות

##### 4.1. המעהקה, המסעד ורכיביהם

המעקה ורכיביו, המסעד ובית-הஅחיזה, מחבריהם וחיבוריהם לבניין יתוכנו כך, שייעמדו בעומסים המפורטים בסעיף 9.1 וב觳גבות לתזוזות ולשקיעות המפורטים בסעיף 9.2. בתכנון החתקנה יש להביא בחשבון את המאמצים ואת מקדמי התכוון התקנים הנוגעים לחומר הנידון. מעקים ומסעדים העומדים בדרישות תקן זה יותקנו במקום שנדרש לעשות זאת על פי התקנות התקנון והבנייה.

מעקים במקומות שהוגדרו בתכנון ההנדסי במקומות תצפית, יתוכנו כנדרש בעניין זה בתקן הישראלי ת"י 1918 חלק 3.1.

**העדות:**

האזור העליון של המעהקה, או און המסעד, יכולים לשמש במקום בית-אחיזה.

**4.2. מסעדים ובתי-אחזיה בבניינים ציבוריים ובמקומות ציבוריים**  
המיוקם, התוכנו והתקינה של מסעדים ובתי-אחזיה בבניינים ציבוריים ובמקומות ציבוריים יתאימו לתקנות התקן והבנייה<sup>(5)</sup>.

## 5. חומרים

העמקים, המסעדים, מחבריהם וחיבוריהם וייעשו חומרים המתאימים לדרישות התקנים הישראליים החלים עליהם ולדרישות הקאים והחזק המקובלות החלות על חומרים המשמשים לבנייה. בהעדר תקנים ישראליים יתאימו החומרים לתקנים בי-לאומיים, או לתקנים אירופיים, או לתקנים לאומיים של מדינה החברתית בארגון הבינו-לאומי לתקינה, בהתאם לדרישות התקן היגנדי תי'ו סעיף 4.1).

השימוש בחומרים בתוך הבניין יתאים לדרישות התקן היגנדי תי'ו 921, לפי העניין. החומרים יהיו עמידים בשיטות<sup>(6)</sup> ובבליה, או שייהיה אפשר להגן עליהם מפנים. אין להשתמש בשילוב חומרים הגורם לשיתוך או המאיץ אותו. נוסף על כן, חומר החיבור של לוחות מלא לא יפגעו בלוחות ויבטיחו שהלוחות לא יישלפו מחיבוריהם.

## 6. המבנה של המערכת, המסעד ובית-האחזיה

### 6.1. מבנה המערכת

#### 6.1.1. מבנה המערכת בהתאם לחומר שמננו הוא עשוי

##### 6.1.1.1. מערכת בטון

מערכת בטון יתוכנן בהתאם לדרישות התקן היגנדי תי'ו 466 על חלקי הרלוונטיים.

##### 6.1.1.2. מערכת בניין<sup>(7)</sup>

מערכת בניין ייבנה לבנים או בלוקים. המערכת ייבנה עם חללים בין הלבנים או הבלוקים או בלבדיהם. חלקו העליון של המערכת ייעשה חגורה רציפה של בטון מזוין, אשר תהוו אבן עליון. המערכת יהיה ניצבים של בטון מזוין, שיחוברו חיבור קשיח למשטח שהמערכת בנוי עליו. הניצבים ימוקמו בנקודות אלה: בפינות המערכת, במקומות שבהם זוויות משורטת משתנה, ולכל אורך המערכת במרוחקים שאינם גדולים מ-4 מ'. האזנים והניצבים יחויבו מונוליטי יציב.

##### 6.1.1.3. מערכת מתכת

מערכת מתכת יכלול אזנים, ניצבים ואנכים (ציור 1). הניצבים יחויבו חיבור קשיח אל הבניין. האבן העליונה וازנים נוספים, אם יש כאלה, יחויבו אל הניצבים. האנכים יחויבו אל האזנים. החיבורים ייעשו לפי כללי המקצוע הטוביים ובהתאם לכל התקנים הרלוונטיים החלים על חיבוריהם למיניהם (חיבור בברגים, ריתוכים וכדומה). מותר להשתמש במעקה המוצע עיצוב אمنותי, בתנאי שהמעקה על רכיביו מתאימים לכל דרישות התקן זה.

<sup>(5)</sup> דרישות נוספות לתוכנו מסעדים ובתי-אחזיה עבור אנשים עם מוגבלות מפורטו בתקנים הישראליים תי'ו 1918 חלק 2 ותי'ו 1918 חלק 3.1.

#### 6.1.1.4. מעקים מחומרים אחרים

モותר להשתמש לבניית מעקים בחומרים אחרים או בשילוב של חומרים אחרים, בתנאי שיתאימו לדרישות סעיף 5.

הרכיבים שייעשו מחומרים אלה יתאימו לכל דרישות תקן זה. החיבורים ייעשו כמתואר בסעיף 6.1.1.3.

#### 6.1.1.5. לוחות מלאי

モותר להשתמש בלוחות מלאי מכל חומר שהוא, בתנאי שהחומר הלוחות והתקנות יתאימו לכל דרישות תקן זה.

לוחות מלאי עשויים זכוכית יתאימו גם לדרישות התקן הישראלי תי-י-990-10 על חלקו.

#### 6.1.2. מבנה המערה בבנייני מגורים

בבנייה מגורים, בבתי מלון, בינויים ובינויים המיוודים לשימוש ילדים, כגון בתים ספריסודיים וגני ילדים, יבנה המערה כך שלא יהיה רכיבים, בליטות או חללים המאפשרים טיפוס בחלק המערה הנמצא בתחום מ-10 ס"מ עד 90 ס"מ מפני המפלס שמןנו נמדד גובה המערה (סעיף 7.1).

בקטועים המשופעים של מעקים במהלך ותחום עד 50 ס"מ מפני המפלס שעלה או רכיבים, בליטות או חללים המאפשרים טיפוס בחלק המערה הנמצא בתחום שבין 10 ס"מ עד 80 ס"מ מפני המפלס שמןנו נמדד גובה המערה.

למרות האמור לעיל, דרישה זו אינה מחייבת אם המערה מותקן כמתואר בציור 2.

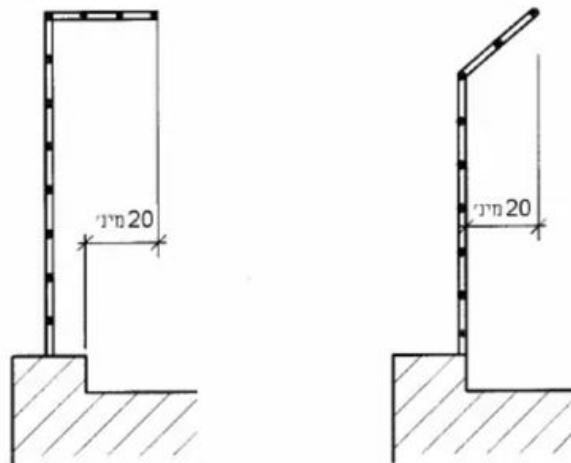
#### הערות:

א. בליטות או חללים שמידתם האופקית גדולה מ-5.4 ס"מ נחשים כאשר המאפשרים טיפוס.

בבליטות, המידה האופקית נמדדת ביןצלב למשור המערה.

ב. פתח או חלל במערה נחשב כפתח או חלל המאפשר טיפוס, אם מתקיימים בו שני תנאים אלה גם יחד:

גובהו גדול מ-1.2 ס"מ ואורכו גדול מ-5.4 ס"מ.



**ציור 2 – מבנה מערה (דוגמה בלבד)**

(ה מידות בסנטימטרים)

### 6.1.3. מבנה המעקה בבניינים בעלי ייעוד מעורב

מבנה המעקה במבנה בעל ייעוד מעורב יהיה לפי השימוש שייעשה בחלק הבניין שבו יותקן המעקה.

#### 6.1.4. מרוחחים

**6.1.4.1.** בכל הבניינים, למעט בניינים ובמגורות המצוינים בסעיף 6.1.4.2, המרוחחים בין רכיבי המעקה לבין עצם ובינם בין הבניין יהיו ככל, שבדור קשיח שקוטרו גדול מ-10 ס"מ לא יוכל לעبور דרך המעקה, וכדור שקוטרו גדול מ-15 ס"מ לא יוכל לעبور דרך המשולש הנוצר על ידי הרום והשלח של שתי מדרגות סמכות ועל ידי האזון התחתון של המעקה (ראו בצייר 6).

**6.1.4.2.** בנייני תעשייה, מלאכה או אחסון, ובמקומות המשמשים לגישת אנשי ביקורת ותחזוקה בלבד (כגון טכני מעליות, חשמלאן):

**א.** המרוחחים בין אזני המעקה לבין עצם ובין האזון התחתון לבין הרصفה יהיו ככל, שבדור שקוטרו גדול מ-50 ס"מ לא יוכל לעبور דרך שום מרוחה, למרות האמור לעיל, במשרדים הנמצאים בתוך בניינים של תעשייה (לרבות תעשייה עתירת ידע), של מלאכה או של אחסון, ובאזורים הנמצאים בתוך בניינים אלה והמיועדים לשימוש הקhal הרחוב, יתאמו המרוחחים לדרישות הנקבעות בסעיף 6.1.4.1.

**ב.** כאשר הפרש הגובה בין פני הרصفה שעליה מותקו המעקה לבין פני המשטח(ים) השמוד(ים) לה גודל מ-2.00 מ', יוסף בחALKו התחתון של המעקה לוח רגל או סף שגובהו 15 ס"מ, הצמוד לכל אורכו לרصفה, ללא מרוחה ביניהם.

### 6.2. המבנה של המסעד ובית-האחזקה

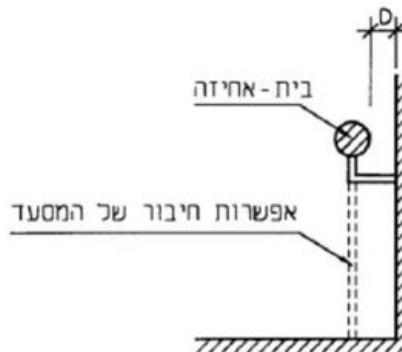
#### 6.2.1. כללי

המסעדה (הגדרה 3) יהיה מקביל למשטח, במהלך מדרגות או לבש, ומחובר אל הבניין. און המסעד (הגדרה 3.3) יכול לשמש בעצמו בית-האחזקה (הגדרה 3.4), ולהלופין אפשר להרכיב עליו בית-האחזקה. גם און עליו של מעקה יכול לשמש בית-האחזקה.

מבנה המסעד, לרבות בית-האחזקה (אם ישנו), יאפשר גירפה רציפה לאורכו<sup>6</sup>. אם החפסקה ברציפות אפשרות הגירפה או ברציפות המסעד אינה גדולה מ-10 ס"מ, הגירפה או המסעד ייחסבו רציפים.

בית-האחזקה (אם ישנו) יורכב על האון באופן קשיח ויציב, כך שככל העומסים המופעלים על המעקה או על המסעד לפי סעיף 9 יכולו להיות מופעלים על בית-האחזקה ומועברים ממנו אל האון. קצות המסעד וקצות חופשיים של בית-האחזקה יהיו מכופפים, או שייהיו עשויים באופן שלא יהיה בהם קצות בולטים של אזנים.

החתך והצורה של בית-האחזקה או של און המשמש בית-האחזקה יהיו נוחים לאחזקה בטוחה של יד, ולא יהיה בהם פינות חדות, שקעים ובליות העוללים לגרום לקושי או לפציעה בעת האחזקה.



צייר 3 – מבנה המסעד ובית-האחזקה (סכמטי בלבד)

**6.2.2. המרחק בין רכיבי המסעד לקיר**

המרחק המינימלי בין בית-האחיזה (אם ישנו) לבין קיר (D בציור 3), או בין האזן לבין קיר, יהיה 4 ס"מ.

**6.2.3. מסעדים שאיןם רציפים**

במהלכי מדרגות ובקבשים, לפחות בטור יחידות דירות ובתוך חדרים בבניין מלון, מסעדים שאיןם רציפים יימשכו מעבר לשיפוע המהלך או הכבש באופן המפורט להלן, אלא אם אין הדבר אפשרי בגל הפרעה כלשהו במבנה (כגון: פתח, בליטה היכולה להוות מכשול).

**A. במחלך מדרגות**

המסעד יימשך 30 ס"מ לפחות מעבר לרוחם המדרגה העליונה, וימשיך את שיפועו מעבר לרוחם המדרגה התחתונה לאורך מרחק שמידתו האופקית אינה קטנה מועמק שלח המדרגה.

**B. בכבש**

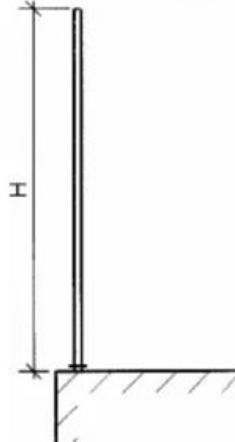
המסעד יימשך 30 ס"מ לפחות מעבר לקצות שיפוע הכבש, במקביל לפני המשטחים הגובלים עם הכבש בשני קצוותיו.

**7. הגובה של המערה והמסעד**

**7.1. אופן מדידת גובה המערה**

**7.1.1. מערה שאיןו מורכבת**

את גובהו של מערה שאיןו מורכב מודדים מפני הרצפה המוגמרים או מפני הגג המוגמרים או מקופה המדרגה, ובניצב להם, עד לפני העליון של המערה (ציור 4 ; A, B בציור 6).



**ציור 4 – מדידת גובה מערה שאיןו מורכבת (סכמטי בלבד)**

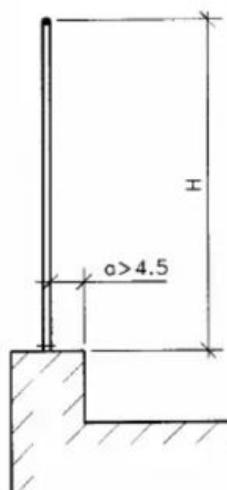
**7.1.2. מערה מורכבת (הגדרה 3.8)**

מודדים את גובהו של מערה מורכב כמפורט בסעיף 7.1.1, אם המערה מותקן כמתואר באחד הציורים 5א, 5ג, 5ה (ראו גם הערה 6 לציור 5א).

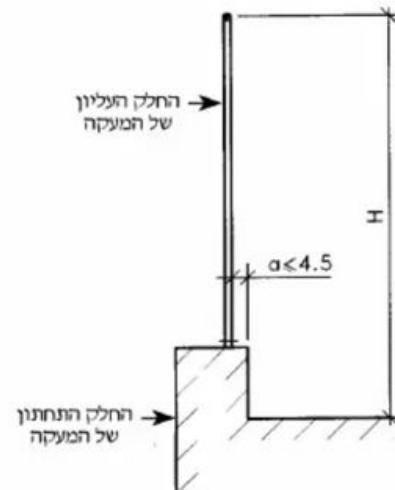
בכל שאר המקרים, לרבות במקרה המצוין בהערה<sup>(6)</sup>, גובהו של חלקו העליון בלבד של המעקה המורכב יוחשב לגובה המעקה, והוא יימדד כמפורט בציורים 5ב, 5ד.

**הערה:**

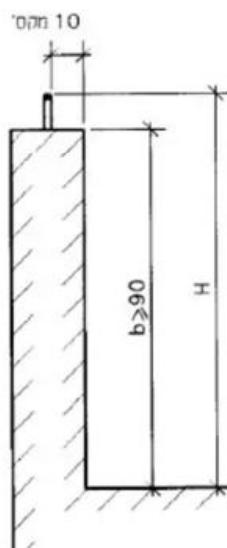
המידה a המצוינת בציורים היא המידה האופקית הנמדדת בניצב לשפה הפנימית העליונה של ההגבהת.



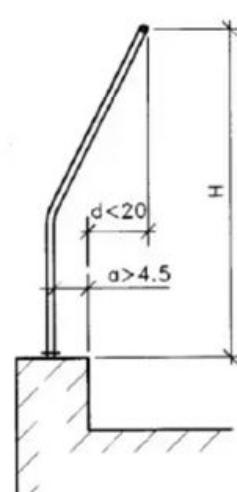
ציור 5ב



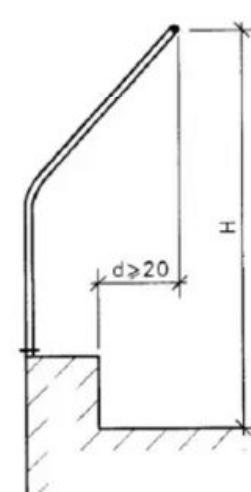
ציור 5א(6)



ציור 5א



ציור 5כ



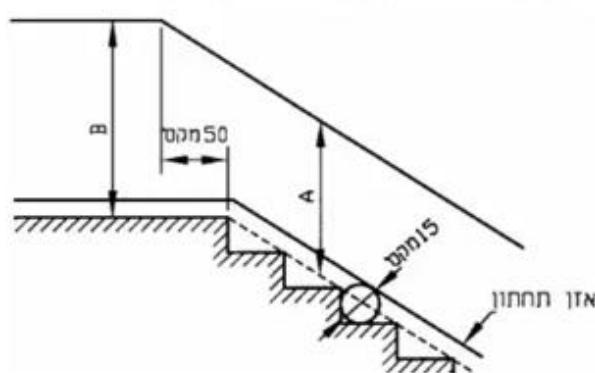
ציור 5ג

**ציור 5 – מדידת מעקה מורכב (סכמטי בלבד) (ה מידות בסנטימטרים)**

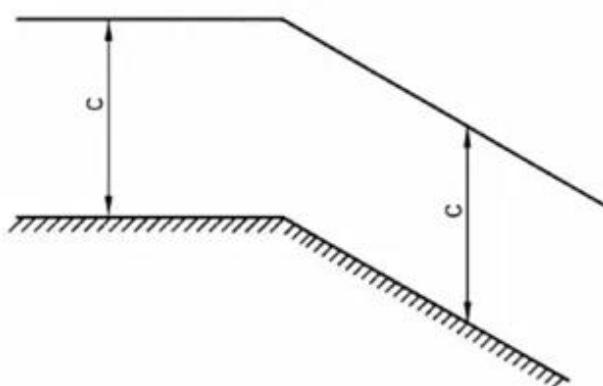
(6) אם בין חלקו העליון של המעקה לבין פני התחתון (פני ההגבהת) קיים פתח או חלל שטckiים בו שני תנאים אלה גם יחד: גובהו גדול מ-1.2 ס"מ ואורכו גדול מ-4.5 ס"מ, גובה חלקו העליון בלבד של המעקה המורכב יוחשב לגובה המעקה.

## 7.2 מידת הגובה של המערה

- גובה המערה, הנמדד כמתואר בסעיף 7.1.1 או 7.1.2 בהתאם למבנה המערה, יהיה נקבע להלן:
- 7.2.1.** גובה המערה במחלך מדרגות (A בציור 6), לרבות במדרגות חוץ (הגדרה 3.9) ולמעט במערכת מדרגות חיצונית, יהיה 90 ס"מ לפחות.
  - 7.2.2.** גובה המערה לאורך משטחי בינויים של מדרגות או כבשים (B בציור 6, C בציור 7), לרבות במדרגות חוץ ולמעט במערכת מדרגות חיצונית, יהיה 105 ס"מ לפחות. במשטחי בינויים של מדרגות, גובה זה נדרש החל ממפרק שאינו גדול מ-50 ס"מ, הנמדד מקצת משטח הבניינים (ראו בציור 6).
  - 7.2.3.** גובה המערה במערכת מדרגות חיצונית בבניון גובה או בניין רב-קומומות יהיה 130 ס"מ לפחות. גובה המערה במערכת מדרגות חיצונית בבניון שאינו גובה או רב-קומומות יהיה 105 ס"מ לפחות.
  - 7.2.4.** גובה המערה במרפסות, לרבות במרפסות של דירות גג, בפתחים בקירות, על גגות, לרבות על גגות של בניינים גבוהים ושל בניינים רב-קומומות, לאורך שפת כבש (C בציור 7) ובמקומות בתוך הבניין עם הפרשי גובה נקבע בהתאם לתכנון והבנייה, יהיה 105 ס"מ לפחות.



ציור 6 – מדידת גובה מעקה במחלך מדרגות ומשטחי בינויים (סכמטי בלבד) (המידות בסנטימטרים)



ציור 7 – מדידת גובה מעקה במרפסות ולאורך משטחי בינויים של מדרגות (סכמטי בלבד)

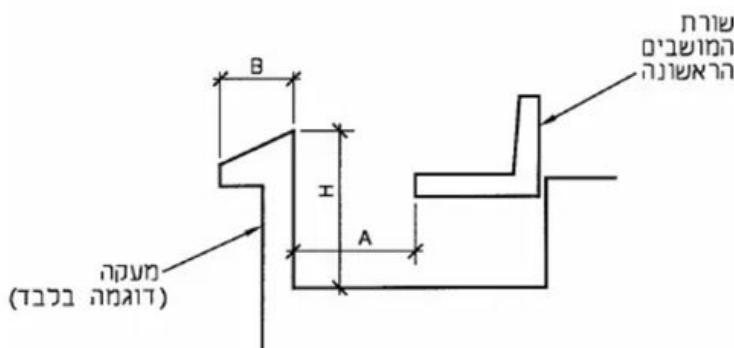
. 7.2.5 גובה המערה בחזיתות היציעים ווהגראיות באיצטדיוןים ובאולמות מופעים יהיה 105 ס"מ לפחות. אם גובה זה חוסם את קווי הראייה, המערה או חלקו יכולים להיות לווחות מלאה עשוים זכוכית. למראות האמור לעיל, למעט בעקבות באיצטדיוןים, גובה המערה בחזית היציע יהיה כמפורט להלן:

1. מול שורת המושבים הראשונה: מותר שגובה המערה יהיה 66 ס"מ לפחות, בתנאי שמתמלאים שני תנאים אלה:

א. רוחב המעבר שלפני שורת המושבים הראשונה, הנמדד מקצת המושב כשהוא פתוח ומוכן לשיבת

(A בציור 8 א), אינו קטן מ-50 ס"מ ואינו גדול מ-55 ס"מ;

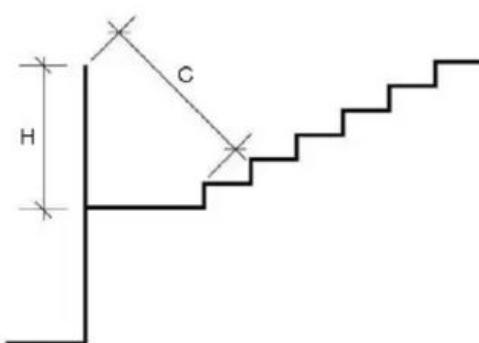
ב. סכום גובה המערה (A בציור 8 א) והמידה האופקית של ראש המערה (B בציור 8 א) אינו קטן מ-5.5 ס"מ.



ציור 8 א – מדידת גובה מעקה בחזיתות יציעים מול שורת המושבים (סכמתי בלבד)

2. מול המעבר המדורג:

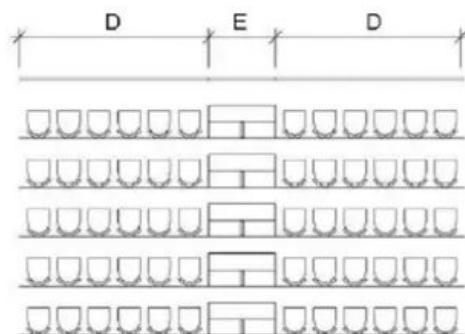
מותר שגובה המערה (H בציור 8 ב) יהיה 90 ס"מ לפחות בתנאי שההפרש בין קצת המדרגה התחתונה לראש המערה (C בציור 8 ב) יהיה 107 ס"מ לפחות.



ציור 8 ב – מדידת גובה מעקה בחזיתות יציעים מול המעבר המדורג (סכמתי בלבד)

ציור 8 – מדידת גובה מעקה בחזיתות יציעים

(המשך הציור בעמוד הבא)



**ציור 8ג – מבט על (סכמטי בלבד)**

מקרא לצירור:

D – מעקה מול שורת המושבים הראשונה

E – מעקה מול הקצה התיכון של המעבר המדורג

### **ציור 8 – מדידת גובה מעקה בחזיתות יציעים (המשען)**

7.3. גובה המשען, לרבות בית-הஅחיזה, ואופן מדידתו מודדים את גובה המשען, לרבות בית-הஅחיזה (אם ישנו), מפני הרצפה המוגמרים או מפני המשטח המוגמרים או מקצתה המדורגת, ובניצב להם, עד לפני העליון של המשען או של בית-הஅחיזה (אם ישנו). גובה המשען לא יהיה קטן מ-90 ס"מ ולא יהיה גדול מ-105 ס"מ.

## **8. גימור וחיבור לבניין**

### **8.1. גימור**

#### **8.1.1. כללי**

גימור המערה או המשען (להלן: האלמנט) יהיה כזה שיגן על האלמנט, על רכיביו וחברוריהם ועל החיבוריהם לבניין מפני בליה.

#### **8.1.2. אלמנט בטון או בניי**

aicoot הגימור של אלמנט בטון או של אלמנט בניי תהייה לפחות כאicot הגימור לבניין שבו בניי האלמנט, וברמה מקצועית ההולמת את מפרט התוכן לבניין. גימור האלמנט אינו חייב להיות זהה לגימור הבניין.

#### **8.1.3. אלמנט מתכת**

##### **8.1.3.1. כללי**

גימור אלמנט מתכת ייעשה באמצעות השיטות המותאמות להגנת המתכת מפני שיטוק<sup>10</sup>, כגון: גלוון, צבע, מערכת משולבת של גלוון וצבע, אלגון. הגימור יתאים למתקת שהאלמנט עשוי ממנה, למיוקומו לבניין (פנימי או חיצוני) ולתנאי הסביבה שהאלמנט מותקן בה. הגימור יהיה בעובי אחד, רצוף ובלתי פגמים.

##### **8.1.3.2. אלמנט עשוי פלדה**

גלוון אלמנט עשוי פלדה יתאים למפורט בתקן הישראלי ת"י 1225 חלק 2 על חלקי המשנה הרלונטיים שלו. צביעת אלמנט עשוי פלדה תיעשה לאחר ניקוי יסודי של חלודה והסרת כל שאריות הריתוך ופגמו, ותתאים למפורט בתקן הישראלי ת"י 1922 חלק 2.

אלמנט פלדה שאינו מגולון יובא לאתר הבנייה רק לאחר צביעתו בצעב יסוד. תיקוני צבע היסוד ייעשו לאחר התקנת האלמנט בבניין.

#### 8.3.3.8. אלמנט עשוי אלומיניום

גימור אלמנט עשוי אלומיניום יתאים למפורט בתקן הישראלי ת"י 4402 חלק 2.

#### 8.2. חיבור לבניין

חיבור האלמנט לבניין יתאים לחומר שהאלמנט עשוי ממנו ולשיטה שבה הוא מיוצר או בניין. חיבור האלמנט לבניין ייעשה לפי כללי המקצוע הטובים ולפי התקנים הרלוונטיים החלים על החיבורים תוך הקפדה על פרטיו לבניין נוחים ומתאימים.

חיבור האלמנט על רכיביו לבניין יבטיח, שככל העומסים הפועלים עליו יועברו אל שלד הבניין. הניצבים של מעקה בניין (סעיף 6.1.1.2) יחוורו חיבור קשיח למשטח שהמעקה בניין עליו.

העמידות בבליה של חיבורו האלמנט לבניין לא תהיה קטנה מהתמידות בבליה של האלמנט כולם.

### 9. עומסים ותזוזות

#### 9.1. עומסים

תcn האלמנטים ייעשה למצב גבולי של שירות ולמצב גבולי של הרס.

העומסים המפורטים בפרק זה הם עומסים אופייניים למצב גבולי של שירות - Fser.

העומסים יוכפלו במקדמי בטיחות חלקיים לעומס -  $\gamma_f$ , עבור תcn האלמנטים למצב גבולי של הרס -  $F_d$ .

עומס תcn למצב גבולי של הרס -  $F_{ser} \times \gamma_f = F_d$ .

התcn ייעשה בהתאם לתקן המתאים לחומר שמננו מיוצר האלמנט.

אלמנטי פלדה יתוכנו כל הרכיבים בהתאם לתקן הישראלי ת"י 2225 חלק 1, לרבות מקדמי ביטחון חלקיים לשילוב עומסים. אלמנטים המיוצרים מחומרים אחרים יותאמו החישוב לתקן הרלוונטי המחייב.

#### 9.1.1. תcn האלמנטים (ה עמוקים וה מסודיים)

א. האלמנטים יתוכנו כך שיעמדו, לפי מיקומם, לפחות בעומס הגدول מבין עומסים אלה:

עומס הרוחה המקורי המתאים לפי התקן הישראלי ת"י 414, או העומסים הקווים המפורטים המצוינים בטבלה 1 בתוספת מחצית עומס הרוחה המתאים לפי התקן הישראלי ת"י 414, כשהעומס האופקי והעומס האנכי מופעלים בנפרד בגובה האzon העליון, או בגובה השפה העליונה של לווחות מלאה ללא אzo עליון.

ב. בתcn האלמנטים ועוגנים אל רכיבי שלד הבניין יש להתחשב, על פי העניין, בכוחות יינקה מוגברים הצפויים לאורך שפות של חזיות ושל גג הבניין, וכן על כך בכוחות יינקה מוגברים הנובעים משטח ההעמסה בפועל של האלמנטים ושל רכיבי העיגנו שלהם (כגון מקדם הגברה בשיעור עד 1.3 לשטחים הקטנים מ-10 מ"ר), לפי המפורט בתקן הישראלי ת"י 414.

ג. בתcn חיבור המעקים לשדר המבנה, חזוק החיבור של רכיבי המערה לרכיבי המבנה - כגון חיבור ניצבי המערה בתחוםם לבטון - יוגדל במקדם ביטחון נוסף  $\gamma_n$ .

בהתאם לכך, יהיה עומס התcn למצב גבולי של הרס לתcn החיבורים לשדר המבנה:

$$F_d = \gamma_f \times \gamma_n \times F_{ser}$$

כדי להבטיח שבמצב גבולי של הרס לא יהיה כשל מוקדם בחיבורו המעהה לשילד המבנה, יוגדרו מקדמי החיבורו הנוספים עז באופן הולך וגדל. לדוגמה, מחזק חיבור ניצבי המעהה ללוחות החיבור, אחר כד חזק חיבור בורגי העיגון לבטון, ולבסוף חזק רכיב השילד שלו מוחבר המעהה. לחישוב חזק החיבור של הניצב ללוח הבסיס וכן לחישוב לוח הבסיס, המקדם הנוסף הוא

$\gamma = 1.2$

לחישוב חזק החיבור של בורגי העיגון לרכיב השילד, המקדם הנוסף הוא  $\gamma = 1.35$ .

לחישוב חזק רכיב השילד באזורי החיבור של הנציג, המקדם הנוסף הוא  $\gamma = 1.5$ .

במקרה של חיבור בבורגי עיגון לבטון, המוצר יתאים לדרישות התקנים הרלוונטיים לבורגי עיגון לבטון.

התכו יתחשב בכל גורמי התכו לבורגי העיגון, לרבות מרחק בין העוגנים, מרחק מקופה הבטון ותשכולות קבוצת עוגנים.

ד. אם המעהה מורכב מזרים ומণיבים בלבד, ללא לוחות מלא, אפשר שלא להתחשב בעומס הרות. בבניון בעל יעוד מעורב יתוכנו האלמנטים כד שיעמדו בעומסים המתאימים לשימוש שייעשה בחלק הבניין שיוטקנו בו, לפי טבלה 1; החלק בניין בעלי שימוש מעורב, יתוכנו האלמנטים כד שיעמדו בעומס הגובה מבין העומסים המתאימים לשימושים השונים, לפי טבלה 1.

טבלה 1

מספר הסעיף	מקום האלמנטים	עומס אופקי או עומס אנכי (ני למי) <sup>(ג)</sup>
9.1.1.1	בחלדי מדרגות וביציעים) שבתוך יחידות דירות ובתווך חדרים בבתי מלון	400
9.1.1.2	א. בבנייני מגורים ובבתים מלון, לרבות בחדרי מדרגות ב. בבנייני משרדים, מעט בחדרי מדרגות ג. בבנייני תעשייה, מלאכה או אחסון	750
9.1.1.3	א. במוסדות חינוך ב. במקומות המיעדים לקהיל רב, כגון אולמות, מוזיאונים, קניונים, איצטדיוןים ג. בחדרי מדרגות בבנייני משרדים ד. בכל מקום שלא צוין בסעיפים שלעיל	1500
<b>הערות לטבלה:</b>		
(א) יציע - כהגדתו בתקנות התכנון והבנייה.		
(ב) העומסים הם עומסים אופייניים למצב ובולי של שירות.		

## 9.1.2. **תכנו הרכיבים במעקה המורכב מניצבים, אזנים ואנכים**

- 9.1.2.1. אزن עליון וניצב יתוכנו כך שיעמדו בעומסם כל העומסים הפועלים עליהם, לפי הסכמה הսטטית של המערה ובהתאם לעומסים הפועלים על המערה לפי הסעיפים 9.1.1 ו-9.1.3.
- 9.1.2.2. כל אزن, למעט האZN העליון, יתוכנו כך שייעמוד בעומסם עומסים בשיעור 75% מלאה המופעלים על המערה בגובה המפורט בסעיף 9.1.1.
- 9.1.2.3. כל אנך יתוכנו כך שייעמוד בעומלת כוח אופקי של 200 ני, הפועל באמצעות הקפתה שלו.  
נוסף על האמור לעיל, אנך המחבר ללוחות מלאה יתוכנו כך שייעמוד בעומלת כל הכותחות הפועלים עליו, לפי הסכמה הսטטית של המערה ובהתאם לעומסים הפועלים עליו לפי סעיף 9.1.3.

## 9.1.3. **תכנו לוחות מלאה**

- 9.1.3.1. **לוחות מלאה עשויים זכוכית**  
לוחות מלאה עשויים זכוכית המותקנים במעקה, וחיבוריהם אל האזנים, אל הניצבים, אל האנכים או אל הבניין, לפי העניין, יתוכנו כך שייעמדו גם בדרישות התקן הישראלי תי"י 1099 על חלקי, נוסף על דרישות תקן זה (תי"י 1142).
- 9.1.3.2. **לוחות מלאה שאינם עשויים זכוכית**  
לוחות מלאה שאינם עשויים זכוכית, המותקנים במעקה, וחיבוריהם אל האזנים, אל הניצבים, אל האנכים או אל הבניין, לפי העניין, יתוכנו כך שייעמדו באחד העומסים האופייניים הנקובים להלן, בהתאם למיקום המערה בבניין:  
א. במעקים חיצוניים יעדמו הלוחות לפחות בעומס הרוח המתאים לפי התקן הישראלי תי"י 414, כמפורט בסעיף 9.1.1 לעיל, או בעומס 1000 ני למ"ר (בעומס הגדול מביניהם);  
ב. במעקים פנימיים, למעט אלה המצוינים בסעיף 9.1.1.1, יעדמו הלוחות בעומס 1000 ני למ"ר לפחות;  
ג. במעקים המצוינים בסעיף 9.1.1.1 יעדמו הלוחות בעומס 500 ני למ"ר לפחות.

## 9.2. **תזוזות ושקיעות**

המעקים והמסעדים יתוכנו כך שייעמדו בדרישות המפורטות להלן.

- 9.2.1. בכל המעקים, למעט במעקה בטון או במעקה בני, התזוזה האופקית הכלולת בגובה האZN העליון, או בגובה השפה העליונה של לוחות מלאה לאZN עליון, תתאים לדרישות לתזוזות מותרות במצב שירות לכל אחד מרכיבי המערה בהתאם לתקן הרלונטי, אך לא יותר מהतזוזות האלה:  
א. התזוזה האופקית שתיווצר מפעולות מחיצת העומסים המצוינים בסעיף 9.1.1.1 לא תהיה גדולה מ- 12 מ"מ;  
ב. התזוזה האופקית שתיווצר מפעולות כל העומסים המצוינים בסעיף 9.1.1 לא תהיה גדולה מ- 25 מ"מ;
- 9.2.2. כאשר יש רכיב הרגיש לתזוזות ומהחובר לאZN העליון, השקיעה של האZN העליון, של כל אחר, של המסעד או של השפה העליונה של לוחות מלאה לאZN עליון, שתיווצר מפעולות כל העומסים הנקובים בסעיף 9.1.1.1, לא תהיה גדולה מ-  $\frac{1}{400}$ , כאשר  $L$  הוא המרחק בין שני ניצבים סמוכים, ואם אין ניצבים - המרחק בין שתי השפות האנכיות של לוח מלאה או בין שני חיבורים של המסעד אל הקיר.  
כאשר אין רכיב הרגיש לתזוזות ומהחובר לאZN העליון, השקיעה לא תהיה גדולה מ-  $\frac{L}{250}$ .

. 9.2.3. התזוזה האופקית בראשו של מעקה בטון או של מעקה בני, שתיווצר מפעולת כל העומסים הפועלים עליו, לא תהיה גדולה מ-  $\frac{1}{400}$ , כאשר הוא גובה המערה.

. 9.2.4. בלוחות מלא עשוים זכוכית, נוסף על האמור לעיל, התזוזה האופקית המקסימלית של כל נקודה בשמשה ביחס לנקודות האחיזה שללה לא תהיה גדולה מהנקוב בסעיף 4.3.2.4 שכורתו "תזוזה מקסימלית" בתיקן הישראלי ת"י 1099 ח' 1.1, בשל השפעת כל העומסים המתוארים שם.

**הערה:**  
דרישות המצוינות בסעיפים 9.2.1 - 9.2.4 נוספות על דרישות אחרות, אם קיימות, כונו דרישות לחזוק התכון ולהגבלת העיוויים) בחומר המערה.

## 10. בדיקות ותיקונים

### 10.1. כלל

#### 10.1.1. מעקה במהלך מדרגות

בכל הבניינים עורכים בדיקות כלליות, כמפורט בסעיף 10.2, במהלך מדרגות אחד.  
אם המערה נכשל בבדיקה החזותית (ראו סעיף 10.2.1) או בבדיקה הגומטרית (ראו סעיף 10.2.2), יש לבצע פעולה מתקנת במעקה שנכשל ולאחריה עורכים בדיקות כלליות כמפורט בסעיף 10.2 במעקה שנכשל ובמעקה אחד נוסף במהלך מדרגות אחר, שנבחר באקראי.

#### 10.1.2. מעקה במעטפת הבניין

בודקים מעקים במעטפת הבניין לפי המדגמים המפורטים להלן:

- בבנייני מגורים רב-קומוט, עורכים בדיקה למעקה אחד במעטפת.
- בבנייני מגורים רב-קומוט, עורכים בדיקה למעקה אחד במעטפת למראסט טיפוסית, ולמעקה מרפסת נוספת השונה במידותיו אחוגם במבנהו.
- בבנייני משרדים, בבנייני מסחר, במלונות, מבני ציבור וכדומה, עורכים בדיקה למעקה אחד במעטפת, ולמעקה נוסף בחללים עוביים (אטרים) בין הקומות, אם ישנים.

בודקים כל מעקה בבדיקה חזותית (ראו סעיף 10.2.1), בבדיקה גומטרית (ראו סעיף 10.2.2) ובבדיקה העמשה (ראו סעיף 10.3).

אם המערה נכשל בבדיקה החזותית (ראו סעיף 10.2.1) או בבדיקה הגומטרית (ראו סעיף 10.2.2), או בבדיקה העמשה (ראו סעיף 10.3), יש לבצע פעולה מתקנת במעקה שנכשל ולאחריה חוזרים על אותן הבדיקות במעקה שנכשל ובמעקה אחד נוסף במעטפת הבניין, שנבחר בהתאם למדגמים המפורטים לעיל.

### 10.2. בדיקות כלליות

#### 10.2.1. בדיקה חזותית

בודקים את המערה, את חומרי המערה, את חיבוריו רכיביו ואת חיבוריהם לבניין.  
לא יתרגלו סדקים או עיוותים צורה, או כל סימן אחר לכשל האלמנט או החיבורים.

#### 10.2.2. בדיקה גומטרית

בודקים את המדידות הגומטריות של המעקים, את צורת המערה לרבות רכיבים, בליטות, מרוחקים ופתחים כמפורט בסעיף 6, ואת גובה המערה והمسעד כמפורט בסעיף 7.

### 10.3. בדיקת העמשה

#### 10.3.1. כללי

כאשר נדרש בדיקת העמשה, בודקים את האלמנט בבדיקה חוזית (כמפורט בסעיף 10.2.1) בשלושה שלבים:

- לפני הבדיקה;
- בהערכת העומס בעומס המקסימלי;
- לאחר הסרת העומס.

עומשי הרוח הכלולים בבדיקה העמשה על דוגמת המערה יחושו על פי העומס הפועל במפלס העליון ביותר שבו הוא יותרם מבנה.

עורכים את בדיקת העמשה כמפורט בסעיף 10.3.2.

#### 10.3.2. העמשה אופקית בעומסי שירות של אלמנטים מותקנים – שיטת בדיקה

בודקים בחעמשה את האלמנטים על רכיביהם, כשהם מותקנים לפי תכנון החתקנה (ראו סעיף 4.1). בודקים 28 יום לפחות לאחר גמר התקנת האלמנט על כל חלקיו בבניין. בהתאם לתוכנו החנדי (ראו סעיף 4.1) מותר לבדוק אלמנטים עשויים מתכת לפני מועד זה, בתנאי שהבדיקה לא תגרום מאמצחים בחלקי בטון או בני, לרבות בחיבורו האלמנט, שגילם פחות מ-28 יום. בודקים מותקן המאפשר מדידת עומס בדיקות של  $\pm 2.5\%$ .

בבדיקות המצוינות בסעיפים 10.3.3 – 10.3.5 מעמיסים את האלמנט בעומסים אופקיים בגובה האזן העליון, או בגובה השפה העליונה של לוחות מלאה ללא אزن עליון, או בגובה ראש מעקה בטון או ראש מעקה בני.

מעמיסים את האלמנט בקצב 300 ני לדקה למי או בעומס שקליל לו (ראו סעיפים 10.3.4 ו-10.5). מקיימים 10 דקotas לפחות את העומס המקסימלי או את מחציתו כנדרש בבדיקה. מסירים את העומס באיטיות. מודדים את התזוזה בכיוון הפעלת העומס בדיקות של  $\pm 0.05 \text{ מ"מ}$ .

העשת רכיבי האלמנט ובධוקתם תיעשה בנפרד מהעומת האלמנט כולם. מפעילים את הכוחות על חיבורו המסודיים לקיר כך שתיבדק עמידתם בשליפה. במהלך בדיקות העמשה בודקים את האלמנט חוזית כמפורט בסעיף 10.2.

#### 10.3.3. העמשה אופקית בעומסים מפורטים ובעומסים אחרים

מעמיסים את האלמנט כמפורט להלן:

א. מעמיסים במחצית העומס הנקבע בסעיף 9.1, כמעט במעטה בטון או במעטה בני. מודדים את התזוזה האופקית של האזן העליון או של השפה העליונה הנבדקת. מסירים את העומס ומודדים שוב את התזוזה (תזוזה משתירתה).

ב. אם האלמנט עומד בבדיקה לפי סעיף א, מעמיסים שוב, אך במלוא העומס הנקבע בסעיף 9.1. מודדים את התזוזה האופקית של האזן העליון או של השפה העליונה הנבדקת. מסירים את העומס ומודדים שוב את התזוזה.

ג. מעקה בטון או מעקה בני מעמיסים במלוא העומס שעבורם תוכנן. מודדים את התזוזה האופקית בראש המערה.

נדרשת התנהגות אלסטית במצב השירות של המערה ושל רכיביו לפעולת כל העומסים המוגדרים בתקן זה, ולא יורשו תזוזות משתירות בבדיקות העמשה, למעט תזוזה משתירת וחדר-פעמייה, שלא תהיה גדולה מ-0.5 מ"מ בפועל ממחצית העומסים המתוארת בסעיף 9.1.1 לעיל.

התזוזה המשטירית הקטנה יכולה לנבוע בהעמסה הראשונית מסגירות מרוחקים קטנים מאוד בחיבורים של הרכיבים העשויים מחומרים שונים וצדומה, ולא מהתנהגות לא-אלסטית של רכיבי המערכת, לא תהייה תזוזה משטירית בעקבות מלאה העומסים.

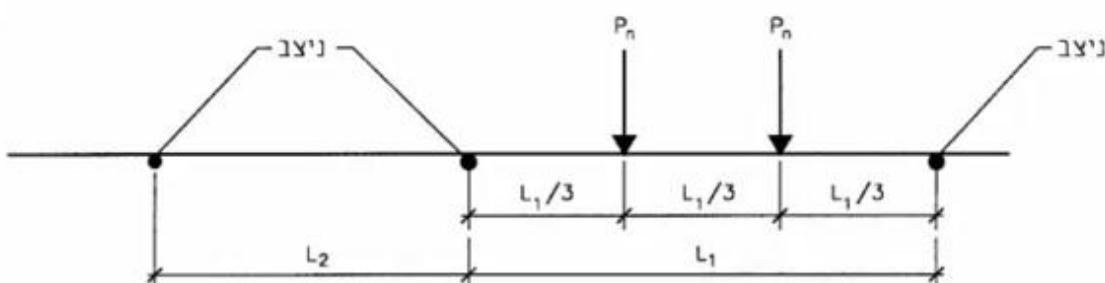
**10.3.4. העמסה אופקית בעומסים מרוכזים אלמנטים שאינם לוחות מלאים**  
לצורך הבדיקה בהעמסה מותר להעמס את האזן העליון בשני עומסים מרוכזים (במקום בעוםס המפורס הנזכר בסעיף 9). העוםס המרוכז  $P_n$  יוחשב לפי הנוסחה:

$$P_n = 0.375F_{ser} \times L_1$$

שבה:

- $F_{ser}$  - העוםס המפורס הנזכר בסעיף 9.1 (עוםס אופייני במצב גבולי של שירות).
- $L_1$  - מפתח השדה המועמס: המרחק בין שני ניצבים סמוכים, או בין שני חיבורים של המסדרן לקיר (ראו ציור 9)

הכפף הנבדק בחשפת העומסים המרוכזים  $P_n$  ייחשב שקל לכפף שהיה יכול להיווצר בחשפת העוםס המפורס, הנזכר בסעיף 9.1.



**ציור 9 – העמסה אופקית בעומסים מרוכזים אלמנטים שאינם לוחות מלאים**

עורכים את הבדיקה כמפורט להלן בסעיפים א - ה, לפחות במקומות שלא ניצבים, שאוטם בודקים כמפורט בסעיפים 10.3.4. א - ב בלבד.  
מעמייסים את האלמנט כמפורט להלן:

א. מעמייסים שדה אחד, שהחפחת שלו  $L_1$  כמתואר בציור 9 לעיל, ב-2 עומסים מרוכזים שוויים,

שהמרחק ביניהם שווה ל-  $L_1 \frac{1}{3}$ , ושלכל אחד מהם שווה ל-  $P_n \frac{1}{2}$ .

מודדים את התזוזה האופקית של האזן העליון או של השפה העליונה הנבדקת, מסורים את העוםס ומודדים שוב את התזוזה.

ב. אם האלמנט עומד בבדיקה לפי סעיף א, מעמייסים שוב כמתואר בסעיף א, אך בעומסים שכל אחד מהם שווה למלאה העוםס  $P_n$ .

מודדים את התזוזה האופקית של האזן העליון או של השפה העליונה הנבדקת, מסורים את העוםס ומודדים שוב את התזוזה, לא תורשה תזוזה משטירית.

ג. אם האלמנט עומד בבדיקה לפי סעיף ב, מעמייסים את קצחו העליון של אחד הניצבים, הנמצא בקצת השדה שנבדק בסעיפים א ו- ב, בעוםס אופקי השווה המוחושב לפי הנוסחה:

$$\cdot \frac{1}{2} F_{ser} \left( \frac{1}{2} L_2 + \frac{1}{2} L_1 \right)$$

שבה (ראו צייר 9):

.  $F_{ser}$  - העומס המפורס הנקבע בסעיף 9.1.

$L_1$  - מפתח שדה האוזן או השפה העליונה, שהעומס בבדיקה המתואמת בסעיפים א ו-ב.

$L_2$  - מפתח השדה הסטוק לניצב, שלא העומס בבדיקה המתואמת בסעיפים א ו-ב.

מודדים את התזוזה האופקית של הניצב בגובה הנבדק.  
מסיירים את העומס ומודדים שוב את תזוזת הניצב.

ד. אם האלמנט עמד בבדיקה לפי סעיף ג, מעמיסים שוב את הניצב, לצורך קביעת השפעת השדות הסטוקים לניצב על תזוזת האוזן או על תזוזת השפה העליונה שנבדקו בסעיפים א ו-ב,

$$\cdot F_{ser} \left( \frac{1}{2} L_2 + \frac{1}{8} L_1 \right)$$

מודדים את התזוזה האופקית של הניצב בגובה הנבדק. אין מסייר את העומס.

ה. אם האלמנט עמד בבדיקה לפי סעיף ד, ממשיכים להעמיס את הניצב עד לעומס השווה

$$\cdot F_{ser} \left( \frac{1}{2} L_2 + \frac{1}{2} L_1 \right)$$

מודדים את התזוזה האופקית של הניצב בגובה הנבדק.

מסיירים את העומס ומודדים שוב את תזוזת הניצב.

#### 10.3.5. העמסה אופקית בעומסים מרוכזים באלמנטים העשויים לוחות מלאים

א. באלמנט העשווי לוחות מלאים האחוזים בחלוקת התחתון בלבד, מעמיסים בעומסים מרוכזים לפי המפורט בסעיפים 10.3.5 א ו-ב. אפשר לבדוק רק קטע של האלמנט, הכלל לו ח מליא אחד, במנוטק מהמעקה כולה.

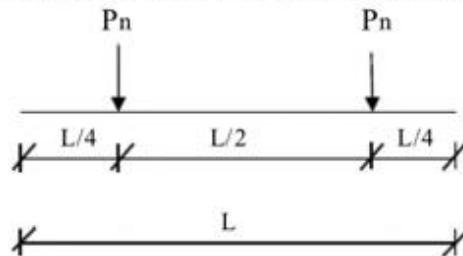
העומס המרוכז  $P_n$  ייחסב לפי הנשחה:

$$P_n = 0.5 F_{ser} \times L$$

שבה:

.  $F_{ser}$  - העומס המפורס הנקבע בסעיף 9.1.

$L$  - מפתח השדה המועמס: המרחק בין שתי השפות האנכיות של לוח מליא (ראו צייר 10)



צייר 10 - העמסה אופקית בעומסים מרוכזים באלמנטים העשויים לוחות מלאים

מעמיסים לוח מלא אחד, שהמפתח שלו  $L$  כמפורט בציור 10 לעיל, ב-2 עומסים מרכזיים שווים, שהטרח בינהם שווה  $L \cdot \frac{1}{2}$ , ושל אחד מהם שווה  $L \cdot \frac{1}{2} P_n$ .

מודדים את התזוזה האופקית של השפה העליונה הנבדקת, מסיררים את העומס ומודדים שוב את התזוזה.

ב. אם האלמנט עמד בבדיקה לפי סעיף א' מעמיסים שוב כמפורט בסעיף 10.3.5 א', אך בעומסים שכל אחד מהם שווה למלא העומס  $P_n$ .

מודדים את התזוזה האופקית של השפה העליונה הנבדקת, מסיררים את העומס ומודדים שוב את התזוזה.

#### 10.3.6. דרישות לביקורת העמשה אופקית

בבדיקות המתווארות בסעיפים 10.3.3-10.3.5, התזוזה האופקית והתזוזה המשטירית בגובה הפעלת העומסים לא יהיה גדול מהנקוב בטבלה 2, בהתאם לעומסים המופעלים.

טבלה 2

תזוזה משטירית, מקס' (מ"מ)	תזוזה אופקית, מקס' (מ"מ)	מספר סעיף הבדיקה
0.5	12	א 10.3.3
0	25	ב 10.3.3
0	9.2.3	ג 10.3.3
0.5	12	א 10.3.4
0	25	ב 10.3.4
0.5	12	ג 10.3.4
0	25	כ 10.3.4 + ז 10.3.4 סכום התזוזות בשני הסעיפים
0	25	ה 10.3.4
0.5	12	א 10.3.5
0	25	ב 10.3.5

## נספח א' - תחזוקה

(למיידע בלבד)

תחזוקה נאותה שומרת על צורה נאה של האלמנט ועל תפקוד בטוח שלו, ומונעת את תהליכי הבליה או מצמצמת אותו ככל האפשר.

**תחזוקת האלמנט כוללת:**

- א - בדיקה תקופתית של שלמות האלמנט ורכיביו, שלמות החיבורים בין הרכיבים ובינם לבין הבניין, בדיקת מידת הבליה שלהם או פגימות מקומיות בהם;
- ב - בדיקה תקופתית של גימור האלמנט, לוודא אם יש נזק מוגבר בעקבות בליה,

תיקונים תקופתיים וחידוש הגימור נעשים בכל חלקו האלמנט, לרבות בית-החיזות.

דרישות לתחזוקת מעקים מפורטות בתקן הישראלי תי. 1525 חלק 1.

### רשימת מונחים

rail	-	אָנוֹ
baluster	-	אנְך
handhold	-	בֵּית-חִזּוֹה
masonry	-	בְּנִי
ramp	-	כֶּבֶשׂ
filling panel, infill panel	-	לוֹחַ פְּלִיאָה
handrail	-	מְסֻעָּד
guardrail, balustrade	-	מְעַקָּה
post	-	נִיצְבָּה
deformation	-	עִיוּוֹי
corrosion	-	שִׁיטּוֹךְ



**SI 1142**

May 2019

**Amendment No. 1**

February 2020

**תקן ישראלי ת"י 1142**

אייר התשע"ט - מאי 2019

**גילוין תיקון מס' 1**

שבט התש"ף - פברואר 2020

## **מעקהים ומסעדים**

Guardrails and handrails

**מכון התקנים הישראלי**  
The Standards Institution of Israel





גילוון תיקון זה הוכן ואושר על ידי הוועדה הטכנית 5119 - תכנון כללי, תפקוד ובטיחות אינטגרטיבי, בהרכבת זה:

- איגוד לשכות המסחר
- איל אסטה, מרדכי שטיינר
- משה זידר
- המועצה הישראלית לצרכנות
- עירית גור-עוזרין, יצחק שיר
- התאחדות התעשיינים בישראל
- יוסי גולדקנגן, אבי לוידים
- מהנדסים/אדריכלים/טכנולוגים
- דרור לוינגר
- מינוי אישי
- יוסי קובט', דניאל שנידר
- משרד הבינוי והשיכון
- ליאו רובינס (י"ר)
- אAMIL ברגינר
- רשות הסתדרות לצרכנות

לייטל שקד ריכזה את עבודות הכננת גילוון התקיקון.

---

### הודעה על גילוון תיקון

giloon tikkon זה מעדרן את

התקן הישראלי ת"י 1142 ממאי 2019

---

### עדכניות התקון

התקנים הישראלים עומדים לבדיקה זמן לזמן, ולפחות אחת לחמש שנים, כדי להתאים להתקפות המודיע והטכנולוגיה. המשותמים בתקנים יודאו שבידיהם המודוראה המעודכנת של התקון על גילוונות התקון שלו. מסמך המתפרקם ברשומות נגilioon tikkon יכול להיות גilioon tikkon נפרד או תיקון המשולב בתקון

---

### תוקף התקון

תקון ישראלי על עדכוני נכנס לתוקף החל ממועד פרסוםו ברשומות. יש לבדוק אם התקון רשמי או אם חלקים ממנו רשיים. תקון רשמי או גilioon tikkon רשמי (במלואם או בחלקם) נכנסים לתוקף 60 ימים מפרסום ההודעה ברשומות, אלא אם בהודעה נקבע מועד מאוחר יותר לניסיה לתוקף.

---

### סימון בתו התקון



כל הרישי מוצר, המתאים לרדרישות התקנים הישראלים החלים עליין, רשאי, לפי היותר ממכוון התקנים הישראלי, לסמן בתו התקון

---

### זכויות יוצרים

© אין לצלם, להעתיק או לפרסם, בכל אמצעי שהוא, תקון זה או קטעים ממנו, ללא רשות מראש ובכתב ממכוון התקנים הישראלי.

10. בדיקות ותיקונים  
 10.3. בדיקת העמסה  
 10.3.6. דרישות לבדיקות העמסה אופקית

**טבלה 2**  
 הטבלה תושםת, ובמקרה ייכתב:

**טבלה 2**

טבלה 2	טבלה 2	טבלה 2
תזוזה משטחית, מקס' (מ"מ)	תזוזה אופקית, מקס' (מ"מ)	מספר סעיף הבדיקה
0.5	12	N 10.3.3
2	25	B 10.3.3
-	לפי סעיף 9.2.3	A 10.3.3
0.5	12	N 10.3.4
2	25	B 10.3.4
0.5	12	A 10.3.4
2	25	B 10.3.4 + T 10.3.4
סכום התזוזות בשני הסעיפים		
2	25	H 10.3.4
0.5	12	N 10.3.5
2	25	B 10.3.5



